

KAIS.KON.HOF- BIBLIOTHEK

4170 B

AM



4.170-B



Die  
kleine Speyerer Basis

oder

Beweis dass man mit einem geringen Aufwand an Zeit,  
Mühe und Kosten durch eine kleine genau gemessene Linie die  
Grundlage einer grossen Triangulation bestimmen kann,

von

Friedr. M. Schwerd

Professor der Mathematik und Physik am k. Lyceum zu Speyer.

---

Speyer,  
gedruckt bey Jacob Christian Kolb.  
1822.

4.170-B



## Die kleine Speyerer Basis

---

Die grossen *Triangulationen*, durch welche entweder die Grösse und Gestalt unserer Erde oder die Entfernungen der Hauptpuncte eines Landes bestimmt werden, beruhen auf *Grundlinien*, welche mehrere Meilen lang sind und mit der äussersten Genauigkeit gemessen werden.

Die *Messung* einer solchen Basis kann nur auf einem ebenen und festen Boden vorgenommen werden, sie erfordert einen höchst vollkommenen und sehr dauerhaften Messapparat, ein zahlreiches Personale, eine Zeit von 6 bis 8 Wochen und immer günstige Witterung. Die Betrachtung dass alle diese Bedingungen zur Erreichung einer grossen Genauigkeit unerlässlich sind, in der Wirklichkeit aber selten sich vereinigt finden, und dass eine grosse Basis-Messung zu den mühevollsten Arbeiten des practischen Geometers gehört und mit einem sehr bedeutenden Kostenaufwand verbunden ist, bewog mich zu der Untersuchung, ob es nicht möglich wäre, aus einer kleinen Basis von etwa 3000 Fuss, welche sehr leicht unter den günstigsten Umständen, in wenigen Tagen, mit geringen Kosten, selbst mehrmal gemessen werden kann, eine etwa 20mal grössere eben so genau trigonometrisch zu bestimmen, als eine unmittelbare Messung die letztere geben würde. Da von der Genauigkeit, mit welcher die Winkel eines Dreieck-Netztes gemessen werden können, das Gelingen einer solchen Unternehmung abhängt, und von der hohen Vollkommenheit der neuern Repetitions-Theodolithe erwartet werden kann, was früher unmöglich schien, so zweifelte ich nicht an einem erwünschten Resultate. Ich fingirte mehrere Dreieck-Netze und fand den Einfluss eines Fehlers von einer Sekunde in den Winkeln der Dreiecke

auf die zu bestimmende Linie so gering dass ich mich zur wirklichen Ausführung einer ähnlichen Arbeit entschloss. Die im Herbste des Jahres 1819 von dem k. Steuerrathe Lämmle zwischen Speyer und Oggersheim gemessene grosse Basis war mir wegen einer Vergleichung besonders erwünscht; ich suchte daher in der Nähe eine kleine Basis auf und brachte dieselbe durch mehrere Dreiecke mit jener grössern in Verbindung.

Die kleine Basis wurde mit einem hierzu von mir verfertigten Apparat 2mal gemessen, die Triangulation mit dem astronomischen Repetitions-Theodolithen unsers Lyzeums ausgeführt.

Fig. 7. Taf. II. stellt das ganze Netz in einem 75000mal kleinern Massstab vor. AB ist die kleine Basis zwischen dem Speyerer Dom D und dem Heiligensteiner Kirchthurme H. Die Entfernung der beiden Punkte D und H wurde durch 3 verschiedene Netze bestimmt, nämlich

1° durch ABD, ABN und DNH

2° „ ABC, ACW, WBD und WBH

3° „ ABE, AEW, WBD und WBH

Die beiden letzten Netze sollten dem ersten Hauptnetze zur Prüfung dienen. Die Entfernung DM des Doms von der Mannheimer Sternwarte erhielt ich durch die Dreiecke HDI und DIM, in welchen die Diagonale HM eine Prüfungslinie abgab, aus DM wurde mit Hülfe des Dreiecks DMO die von Lämmle gemessene grosse Basis DO abgeleitet.

Der Zweck der gegenwärtigen Abhandlung ist, durch die ausführliche Darstellung dieser kleinen Triangulation zu beweisen, dass man mit einem geringen Aufwand an Zeit, Mühe und Kosten durch eine kleine sehr genau gemessene Linie die Grundlage einer grossen Triangulation mit hinlänglicher Zuverlässigkeit bestimmen kann.

Im Iten Abschnitt werde ich den bei der Basis-Messung gebrauchten Apparat beschreiben und die Genauigkeit der einzelnen Theile desselben



untersuchen; der IIte Abschnitt enthält die beiden Messungen und Berechnungen der kleinen Basis; im IIIten werde ich den grössten wahrscheinlichen Fehler der beiden Messungen aus den Unvollkommenheiten des Apparates ableiten; im IVten die Unvollkommenheiten des Repetitions-Theodolithen untersuchen, die Art, nach welcher die Winkel gemessen worden, angeben, die Stationspuncte und Signale beschreiben und alle Originalbeobachtungen so auführen, wie sie in dem Winkeljournal niedergeschrieben sind. Der Vte Abschnitt enthält die Bestimmung der Excentricitäten und die Reduction auf das Centrum der Stationen; der VIte die Correction der Winkel und die Berechnung der Dreieck-Netze. Im VIIten Abschnitt werde ich den wahrscheinlichen Fehler der grössern trigonometrisch bestimmten Linien untersuchen und die Wahrheit der oben ausgesprochenen Behauptung ausser Zweifel setzen; im letzten Abschnitt werde ich die Bestimmung des absoluten Werthes der Messstangen vornehmen und die von Lämle angegebene Länge der Linie DO mit meinem Resultate zusammenhalten.

---

## I. A B S C H N I T T.

### Beschreibung des Messapparates.

Unter allen mir bekannten Messapparaten glaube ich dem Münchner, welcher zur Messung der grossen Speyerer und Nürnberger Basis gebraucht wurde, den Vorzug geben zu müssen. Die Construction desselben ist sehr einfach, gewährt eine grosse Genauigkeit und lässt eine sehr schnelle Behandlung zu. Ich verfertigte daher nach diesem Muster fünf eiserne Messstangen von 4 Meter Länge und versah eine jede mit einem Thermometer. Einen stählernen Keil zur Messung kleiner Zwischenräume hatte ich schon früher verfertigt. Mit Hülfe eines Comparateurs bestimmte ich die Ausdehnung des Eisens der Stangen und ihre relative Länge. Zur Messung der Inclination diente ein Niveau, welches durch Unterschieben des gedachten Keils horizontal gestellt wurde.

Da von der Vollkommenheit der Werkzeuge die Genauigkeit einer Messung hauptsächlich abhängt, so sehe ich mich genöthigt, die einzelnen Theile des Messapparates zu beschreiben und die Grenze ihrer Felder zu bestimmen.

### A. Beschreibung der Messstangen.

Die eisernen Stangen ab Tab. I. Fig. 1 und Fig. 5 sind 4kantig 0<sup>m</sup>01 dick und 4 Met. lang, die beiden Enden sind von federhartem Stahl mit abgerundet keilförmiger Kante, die eine Kante ist vertikal, die andere horizontal, beide sind auf der Verbindungslinie ihrer Mittelpunkte oder der Achse der Stange senkrecht. Jede dieser eisernen Stangen liegt in einem hölzernen Gehäuse pqrs, aus welchem nur die stählernen Kanten 0<sup>m</sup>02 weit hervorragen. Um das Verziehen so viel als möglich zu verhindern wurde das Holz von derselben Dichte mit entgegengesetzten Fasern zusammen geleimt. Zur Verminderung der Biegung wurde jedes Gehäuse unter

mit einer Strebe rs versehen und während dasselbe an beiden Enden auf-  
lag oben gerade abgeholt, wodurch auch die noch übrigbleibende Biegung  
unwirksam gemacht wurde.

Die eisernen Stangen sind ohngefähr in der Mitte der Gehäuse fest-  
geklemmt und können sich nach beiden Enden hin frey ausdehnen.  $\odot^m$  1  
von der Mitte liegt die Kugel k Fig. 3 des Quecksilberthermometers kl auf  
einem daselbst durchbrochenen Brettchen. Ueber der Scale ist der Deckel  
des Gehäuses durchbrochen und mit einer Glasscheibe mn versehen, welche  
vor und nach Ableseung des Thermometers mit einem Brettchen pq bedeckt  
wird. Mitten auf dem Gehäuse ruht das Zylinder-Niveau abcd Fig. 4.  
auf zwey Blättchen Messing s's'; durch die zwey Oeffnungen des messingene-  
nen Lineals ab gehen zwey Stifte ff', welche dem Niveau nur eine ver-  
tikale Bewegung erlauben, lose hindurch. Wenn der Inclinations-Winkel  
gemessen werden soll, so wird der geom. Keil Fig. 2 auf der niedrigen Seite  
zwischen a und s' oder b und s' so weit eingeschoben bis das Niveau hori-  
zontal steht; aus der entsprechenden Ordinate des Keils und der Länge  
des Lineals des Niveaus wird alsdann jener Winkel oder die Reduction der  
Stange auf den Horizont bestimmt. pq sind zwei Visir-Stifte, auf den bei-  
den Enden der Gehäuse, vertikal über der Achse der eisernen Stangen  
errichtet.

## B. Beschreibung und Bestimmung des geometrischen Keils.

Der geom. Keil ist durch Fig. 2 in seiner natürlichen Grösse vor-  
gestellt. Dem weichen Stabe wurde vorläufig seine Form gegeben und in  
die obere Fläche 46 parallele gleichweit von einander entfernte Ordina-  
ten eingefleilt, alsdann wurde derselbe gehärtet und auf einer ebenen Me-  
tallscheibe so lange auf beiden Seiten abgeschliffen bis er zwischen zwei  
horizontal gestellten parallelen Stahlzylindern vertikal hing und diese Lage

beim Umwenden beibehielt. Hierdurch versicherte ich mich dass der Keil an seiner obern Fläche sich nicht tiefer einschieben lässt, oder nicht dicker ist, als an seiner untern.

Die Werthe der Ordinaten des geom. Keils suchte ich durch eine Vergleichung mit dem Münchner Keile zu erhalten; bei dieser Vergleichung fand sich aber dass letzterer an seiner untern Fläche um  $\frac{1}{4}$  des Zwischenraums der Ordinaten tiefer eindrang als an der obern. Da dieser Fehler Herrn Lünne vorher unbekannt und auch in den auf jenen Keil sich beziehenden Tabellen darüber nichts bemerkt war, so erdachte ich ein Mittel um eine von jenem Keile unabhängige Bestimmung zu erhalten.

Ich machte einen gleichbreiten Streifen Messing, der seiner ganzen Länge nach in eine Leere genau passte, schob dann auch meinen geom. Keil in die Leere und bemerkte die Ordinate, bis zu welcher er eindrang; bei dieser Ordinate war der Keil eben so dick als der Messingstreifen breit war. Um nun die Breite des Messingstreifens zu bestimmen schnitt ich denselben in der Mitte quer durch und legte beide Hälften abwechselnd voreinander auf einen halben Meter hin welcher in Centimeter und an dem einen Ende in Dixmillimeter getheilt war, und zwar so, dass ich mit dem ersten Streifen auf einem gewissen Theilstriche anfang und mit dem letzten auf dem in Dixmillimeter getheilten Centimeter aufhörte; hier konnte ich die Dixmillimeter ablesen und die Zehntel noch ohngefähr schätzen. Damit die Messingstreifen nicht erwärmt wurden gebrauchte ich 4 Zoll lange Nadeln, mit welchen ich dieselben vor einander hinschob und aufdrückte. Auf diese Weise konnte ich durch Wiederholung die Breite des schmalen Messingstreifens äusserst genau bestimmen, wie folgende Messungen beweisen.

O r d i n a t e 44,4

Messung	Temp.	Multipl.	Werth	1fach	Mittel
1	20°	16	0 <sup>m</sup> 10262	0 <sup>m</sup> 206414	0 <sup>m</sup> 006414
2	7°	23	0,14731	0,006405	
		24	0,15380	0,006408	0,006407
3	7°	24	0,15370	0,006404	
		25	0,15495	0,006408	0,006401
Mittel . . . . .					0,0064073

Die grösste Differenz der einzelnen Messungen vom Mittel ist 0<sup>m</sup>000007 oder  $\frac{1}{135}$  des Ganzen.

Eben so bestimmte ich vermittelst zweyer andern Streifen Messing die Ordinaten 16,2 und 4,4. Ich erhielt:

O r d i n a t e 16,2

Messung	Temp.	Multipl.	Werth	1fach	Mittel
1	20°	39	0 <sup>m</sup> 1056	0 <sup>m</sup> 002708	0 <sup>m</sup> 002708
		40	0,1083	0,002707	
2	20°	19	0,0514	0,002705	0,002706
		20	0,0542	0,002710	
		22	0,0595	0,002704	
Mittel . . . . .					0,002707

Die grösste Differenz vom Mittel ist 0<sup>m</sup>000001 oder  $\frac{1}{121}$  des Ganzen.

O r d i n a t e 4,4

Messung	Temp.	Multipl.	Werth	1fach	Mittel
1	7°	9	0 <sup>m</sup> 01060	0 <sup>m</sup> 001180	0 <sup>m</sup> 001183
		13	0,01540	0,001184	
		14	0,01660	0,001185	
2	7°	18	0,02130	0,001183	0,001185
		19	0,02245	0,001182	
		20	0,02337	0,001178	
		21	0,02470	0,001176	
		24	0,02840	0,001183	
		25	0,02953	0,001181	
Mittel . . . . .					0,001185

Die grösste Differenz vom Mittel ist 0<sup>m</sup>0000015 oder  $\frac{1}{137}$  des Ganzen.

Berechnet man aus Ord. 44,4 und 16,2 den Werth der Ord. 10,0 so erhält man . . . . .  $0^m00189366$   
aus Ord. 16,2 und 4,4 hingegen . . . . .  $0,00190503$

Die Differenz der beiden berechneten Werthe beweist, dass die Abnahme der Ordinaten gegen die Spitze hin geringer wird, und dass folglich die Seitenflächen des Keils bey Ord. 10,0 etwas eingebogen sind, welches ohne Zweifel daher rührt, dass beim Schleifen der Keil in seiner Mitte am stärksten aufgedrückt wurde und das elastische dünne Ende sich in die Höhe bog.

Der wahre Werth der Ord. 10,0 liegt offenbar zwischen den beiden berechneten; nehmen wir daher das Mittel  $= 0^m00189934$  als den wahren Werth dieser Ordinate an. Die geringe Differenz zwischen den beiden Werthen von ihrem Mittel nämlich  $0^m000006 = \frac{1}{16}$  der ganzen Ordinate zeigt übrigens dass die Biegung sehr unbedeutend ist.

### W i e d e r h o l u n g.

Ordinate 44,4  $= 0^m0064073$

Ordinate 16,2  $= 0,0027070$

Ordinate 10,0  $= 0,0018993$

Ordinate 4,4  $= 0,0011815$

Wir wollen nun den Keil in 3 Stücke theilen, 1°) von Ord. 44,4 und darüber bis 16,2, 2°) von 16,2 bis 10,0 und 3°) von 10,0 bis 4,4 und darunter. Die Differenz von zwey aufeinander folgenden Ordinaten, welche wir D nennen wollen, ist:

in dem 1ten Theile von Ord. 44,4 bis 16,2  $D = 0^m000131152$  also

$$\frac{1}{16} D = 0^m0000131152$$

in dem 2ten Theile von Ord. 16,2 bis 10,0  $D = 0^m000130242$  also

$$\frac{1}{16} D = 0^m0000130242$$

in dem 3ten Theile von Ord. 10,0 bis 0,0  $D = 0^m000128214$  also

$$\frac{1}{16} D = 0^m0000128214$$

## C. Beschreibung des Comparateurs.

Im Anfange des Monats Oct. 1819 liess ich im Garten unsers Lyzeums an einem bedeckten Platze, der von der Sonne nie beschienen wird, zwey vierkantige Steine MNOP Tab I Fig. 1. in einer Entfernung von 4 Meter einmauern. Jeder Stein ist 1<sup>m</sup>.6 lang 0<sup>m</sup>.2 dick und ragt mit seinem etwas dünnern Theile 0<sup>m</sup>.22 über die Erde hervor. Auf diesen Steinen wurden 4 Wochen später zwey starke eiserne Stäbe ef, gh, von 0<sup>m</sup>.15 Länge zur Hälfte mit Bley so eingegossen, dass die zwey abgerundeten Kanten der an diese Stäbe geniedeten stählernen Keile c, d, in einer Entfernung von ohngefähr 4<sup>m</sup>.004 sich befanden und auf der geraden horizontalen Linie welche ihre Mittelpunkte verbindet senkrecht stunden.

Wenn die Stangen mit einander verglichen werden sollten, wurde eine nach der andern so auf den Comparateur gebracht, dass jedesmal die vertikale Kante der Stange der horizontalen des Comparateurs gegenüber stand und dass an den beiden Enden der Stange noch ein Raum übrig blieb welcher mit dem geom. Keil gemessen wurde. Die Stangen wurden mit den Normalpunkten des Comparateurs nie in Berührung gebracht, weil ich durch mehrere Versuche gefunden hatte, dass in diesem Fall auch bey der delikatesten Behandlung die Normalpunkte zurückgedrückt wurden. Damit die Steine des Comparateurs durch das Auflegen und Richten der Gehäusse nicht in Spannung geriethen, legte ich dem einen Ende des Gehäusses einen eisernen Zylinder n unter, auf dem sich dasselbe leicht bewegen konnte, während ich dem andern seine richtige Lage gab. Wollte ich eine Stange mehrmal messen, so durfte ich dieselbe nur zwischen den Normalpunkten des Comparateurs ein wenig verrücken und den geom. Keil an beiden Enden wieder einschieben. Die Summe der Ordinaten muss alsdann wenn kein Fehler vorgefallen ist, immer dieselbe seyn. Bey der Vergleichung zweyer Stangen ist die Differenz der Summen der Ordinaten gleich der Differenz der Stangen.

Die mit dem geom. Keil gemachten Messungen haben mich gelehrt, dass ich bey wiederholten Beobachtungen selten Differenzen von  $\frac{1}{10}$  D im Ablesen der Ordinaten erhalte. Ich kann daher den wahrscheinlichen Fehler, welcher vom Ablesen herrührt bey dem Mittel aus mehreren Beobachtungen auf  $\frac{1}{10}$  D oder auf 0<sup>m</sup>0000065 setzen und diess ist also auch die Genauigkeit meines Compareurs \*).

#### D. V e r g l e i c h u n g d e r T h e r m o m e t e r :

Die 5 Thermometer der Messstangen erhielt ich von Mechanicus Bau-  
mann in Stuttgart, jedes mit dem Gefrier- und Siedpunkte versehen.  
Die Scalen zeichnete ich selbst so genau als möglich auf dünne mit Papier-  
überzogene Brettchen, welche, wie oben bemerkt, bey der Thermometer-  
Kugel durchbrochen waren, damit das Quecksilber desto leichter die Tem-  
peratur der eisernen Stangen annehmen konnte.

Diese 5 Thermometer band ich um einen Stab, brachte sie in Queck-  
silber von einer gewissen Temperatur und las, während ich sie in gleicher  
Höhe umdrehend vor mich brachte, die Grade nach und nach auf einem  
jeden ab. Eine solche Beobachtung aller 5 Thermometer wiederholte ich  
mehrmahl, theils um die Fehler im Ablesen zu vermindern, theils um die  
Abnahme der Temperatur des Quecksilbers zu erführen und die deswegen  
erforderliche Correction anbringen zu können.

---

\*) Der Compareur von Borda welcher zur Vergleichung der Platinastangen  
diente gab an . . . . . 0<sup>m</sup>000070  
der meinige . . . . . 0,000006  
der neue von Lenoir . . . . . 0,000002  
Mein Compareur ist also 3mal genauer als der von Borda und hat vor  
dem Lenoir'schen, dem er an Genauigkeit nachsteht, den Vorzug der Ein-  
fachheit und Untrüglichkeit.



Aus der am 4ten May 1820 vorgenommenen Vergleichung, ergibt sich nach angebrachter Correction Wegen Abnahme der Temperatur des Quecksilbers.

Stand der Thermometer

	Nro. 1	Nro. 2	Nro. 3	Nro. 4	Nro. 5
aus 3 Reihen . . .	9°5	9°5	9°8	9°7	9°5
„ 2 „ . . .	10,4	10,5	10,8	10,7	10,4
„ 3 „ . . .	14,4	14,7	15,0	14,75	14,5
„ 1 „ . . .	20,0	20,15	20,55	20,35	20,0

Die am 3ten July angestellten Beobachtungen geben

Stand der Thermometer

	Nro. 1	Nro. 2	Nro. 3	Nro. 4	Nro. 5
aus 8 Reihen . . .	41°59	42°06	41 86	41°76	42°39
„ 9 „ . . .	38,64	38,93	39,24	38,80	38,53
„ 7 „ . . .	34,34	34,61	34,98	34,49	34,24
„ 8 „ . . .	29,65	29,93	30,25	29,83	29,55
„ 7 „ . . .	24,92	25,33	25,59	25,28	24,97

Bey 0° wurden die Thermometer nicht in Quecksilber verglichen, allein ihr Stand am 28ten Febr. und 5ten May beweist, dass der Eispunkt auf allen gut bestimmt ist.

Da die Thermometer N° 1 und N° 5 sowohl unter sich als auch mit einem 6ten, welches zugleich mit denselben in Quecksilber verglichen worden war, sehr gut übereinstimmen, so dürfen dieselben als die vollkommensten angesehen werden; ich setze daher den Stand der Thermometer bey gleicher Temperatur wie folgt:

Tabelle A.

Stand der Thermometer

	Nro. 1	Nro. 2	Nro. 3	Nro. 4	Nro. 5
bey 0°	0°0	0°00	0°00	0°00	0°00
„ 5	5,0	5,09	5,15	5,10	5,00
„ 10	10,0	10,10	10,40	10,30	10,00
„ 15	15,0	15,30	15,60	15,35	15,10
„ 20	20,0	20,15	20,55	20,35	20,00
„ 25	25,0	25,41	25,67	25,36	25,05
„ 30	30,0	30,28	30,60	30,18	29,90
„ 35	35,0	35,27	35,64	35,15	34,93
„ 40	40,0	40,29	40,60	40,16	39,89

### E. Bestimmung der Ausdehnung und relativen Länge der Messstangen.

Bei den folgenden Vergleichen wurden die 5 Messstangen nach der Ordnung ihrer Nummern auf den Comparateur gebracht; nach der fünften wurde die erste noch einmal gemessen, um von dem unverrückten Stand der Normalpunkte des Comparateurs während der Messungen versichert zu seyn. Jede Stange wurde gewöhnlich 4mal gemessen, vor der ersten und nach der letzten Messung wurde der Stand des Thermometers notirt. Die Vergleichen wurden morgens zwischen 6 und 8 Uhr und nachmittags zwischen 2 und 4 Uhr vorgenommen, weil um diese Zeiten die Temperatur im Innern der Gehäuse den höchsten und niedrigsten Grad erreichte und sich fast unmerklich änderte. Als Beyspiel setze ich die Vergleichung vom 28ten Febr. hierher.

*Vergleichung der 5 Messstangen am 28ten Februar 1820 morgens von 7½ bis 8¼ Uhr*

End der Stange	Nro. 1		Nro. 2		Nro. 3		Nro. 4		Nro. 5		Nro. 1	
	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.
1	0°6	18,2	0°9	15,1	0°7	11,7	0°6	15,8	0°7	17,2	0°4	16,0
2		11,7		11,0		17,5		10,8		11,7		13,8
1		12,3		11,9		10,3		12,0		11,8		17,1
2		17,7		11,7		12,9		20,7		17,1		12,0
1		15,0		12,0		15,0		15,3		19,7		11,5
2		11,0		17,0		17,2		17,3		12,2		15,3
1		12,7		15,4		18,1		14,1		15,8		12,6
2	0,6	17,3	0,9	11,2	0,6	13,8	0,5	13,2	0,6	16,1	0,1	17,2
Summe	1,2	119,8	1,8	118,5	1,3	128,8	1,1	130,5	1,3	127,6	0,8	119,2
Mittel	0,6	29,95	0,9	29,62	0,65	32,20	0,55	32,62	0,65	31,90	0,4	29,80

Diese Beobachtungen zeigen mit welcher Zuverlässigkeit die Stangen gemessen werden können, da die Summe der beiden Ordinaten des Keils bey den 4 Messungen derselben Stange bis auf  $\frac{1}{10}$  D immer dieselbe ist. Um diese Zuverlässigkeit sicher zu erreichen, wird der Keil auf beide Mittelfinger frey aufgelegt und blos durch die Reibung, welche sein eigenes

Gewicht hervorbringt, eingeschoben. Die unten folgende Tabelle enthält die Mittel aller vom 2ten bis 14ten May 1820 vorgenommenen Vergleichungen der 5 Messstangen. Die Vergleichung vom 28ten so wie mehrere andere lasse ich unbenützt, weil dieselben vor der vollkommenen Feststellung und Regulirung der Normalpuncte gemacht worden waren.

*Vergleichungen der 5 Messstangen.*

Nro.	May	Nro. 1		Nro. 2		Nro. 3		Nro. 4		Nro. 5		Nro. 1	
		Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.
1	2. m.	3 <sup>35</sup>	27,37	3 <sup>3</sup>	26,95	3 <sup>35</sup>	29,55	3 <sup>35</sup>	30,00	3 <sup>2</sup>	29,42	..	..
2	2. n.	7,10	23,77	7,0	25,23	7,3	27,92	7,7	28,35	7,1	27,57	..	..
3	5. m.	1,20	28,42	1,0	28,05	1,05	30,85	1,0	31,25	1,2	30,62	1,45	28,37
4	5. n.	9,35	21,90	9,3	24,42	9,5	27,17	9,6	27,55	9,25	26,96	9,35	24,82
5	6. m.	2,65	27,95	2,55	27,47	2,55	30,25	2,6	30,67	2,7	30,02	3,0	27,75
6	6. n.	10,0	21,70	10,0	24,20	10,2	26,80	10,4	27,25	10,0	26,62	10,0	24,60
7	11. n.	18,5	20,65	18,9	20,44	18,85	22,88	19,3	23,10	18,9	22,48	18,65	20,50
8	11. n.	18,7	20,52	19,0	20,05	19,4	22,50	19,1	23,15	18,9	22,50	18,7	20,52
9	12. m.	12,5	23,17	12,8	22,72	13,0	25,27	12,7	26,00	12,5	25,28	12,6	23,40
10	13. m.	12,4	23,20	12,7	22,80	12,9	25,35	12,65	25,97	12,5	25,37	12,6	23,17
11	13. n.	19,0	20,32	19,1	19,87	19,5	22,50	19,7	22,82	19,0	22,40	19,1	20,32
12	14. m.	11,8	23,45	11,0	23,05	12,0	25,62	11,5	26,35	11,65	25,67	11,9	23,35

Die Thermometerstände nach Tabelle A. pag. 13 corrigirt sind:

1	3,45	3,3	3,15	3,25	3,2	..
2	7,1	6,9	7,0	7,5	7,1	..
3	1,2	1,0	1,05	1,0	1,2	1,45
4	9,35	9,2	9,1	9,3	9,25	9,35
5	2,65	2,55	2,55	2,6	2,7	3,0
6	10,0	9,9	9,8	10,1	10,0	10,0
7	18,5	18,7	18,3	18,95	18,9	18,65
8	18,7	18,8	18,85	18,75	18,9	18,7
9	12,5	12,7	12,5	12,5	12,5	12,6
10	12,4	12,6	12,4	12,35	12,5	12,6
11	19,0	18,9	18,95	19,35	19,0	19,1
12	11,8	11,8	11,5	11,2	11,65	11,9

*Die Buchstaben m und n in der zweiten Colonne bedeuten morgens, nachmittags.*

Vergleichen wir diejenigen Beobachtungen welche höchstens einen Tag von einander entfernt sind \*), so erhalten wir die Ausdehnung für einen Grad Reaumur in D ausgedrückt.

*Ausdehnung der Messstangen für 1° Reaumur.*

Aus Beob. Nro.	Nro. 1	Nro. 2	Nro. 3	Nro. 4	Nro. 5	Nro. 1	Mittel
3 und 4	0,432	0,442	0,457	0,446	0,455	0,449	0,447
5 und 6	0,442	0,445	0,475	0,456	0,465	0,450	0,455
Mittel I.	0,437	0,443	0,466	0,451	0,460	0,449	(A) = 0,451
7 und 9	0,420	0,430	0,412	0,449	0,437	0,430	0,430
8 und 9	0,427	0,438	0,405	0,456	0,434	0,423	0,430
10 und 11	0,436	0,465	0,430	0,456	0,457	0,438	0,447
11 und 12	0,434	0,448	0,419	0,433	0,445	0,423	0,434
Mittel II.	0,429	0,445	0,416	0,448	0,443	0,428	(B) = 0,433
Mittel aus allen Beobachtungen.							
	0,432	0,444	0,432	0,449	0,449	0,435	(C) = 0,440

Die Differenzen der Mittel aus allen Beobachtungen sind so gering, dass man sie nicht wohl mit Zuverlässigkeit einer Verschiedenheit der Ausdehnung der einzelnen Stangen zuschreiben kann, wir haben auch keine Ursache eine solche Verschiedenheit zu vermuthen, weil das Eisen der Stangen aus demselben Büschel genommen worden war. Die Resultate (A) und (B) scheinen eine Verminderung der Ausdehnung bey höhern Graden anzuzeigen, allein ich halte die Anzahl der gemachten Beobachtungen für zu klein, um eine so unbedeutende Abnahme ausser Zweifel zu setzen. Wir wollen daher aus allen Beobachtungen das Mittel nehmen und die Ausdehnung einer Stange für 1° Reaumur gleich 0,440 setzen. Da der Keil im Mittel bey Ordinate 12,0 eingeschoben wurde und die Differenz

\*) Weiter als einen Tag von einander entfernte Beobachtungen wollte ich nicht vergleichen, weil ich gefunden hatte, dass nach langen Zwischenzeiten die Steine des Comparateurs nicht vollkommen unverrückt geblieben waren.

von zwey auf einander folgenden Ordinaten daselbst gleich ist  $0^{\text{m}}00013024$ , so ist also die Ausdehnung einer Stange für  $1^{\circ}$  in Meter =  $0,440 \times 0^{\text{m}}00013024 = 0^{\text{m}}00005728$ , die Ausdehnung eines Meters folglich =  $0^{\text{m}}00001432$ .

Eine eiserne Stange von 20000 Meter oder beinahe 3 geographischen Meilen würde also bey einer Temperatur-Erhöhung von  $1^{\circ}$  um  $0,00001432 \times 20000$  Meter =  $0^{\text{m}}2864$  oder um 10 $\frac{1}{2}$  Zoll, bey einer Temperatur-Erhöhung von  $10^{\circ}$  um  $2^{\text{m}}864$  oder um 8 Fuss 10 Zoll länger werden.

Wendet man auf unsere Beobachtungen die Methode der kleinsten Quadrate an und nimmt die Beobachtungen Nro. 1 und 2 und Nro. 3 und 4 noch mit in die Berechnung auf, so erhält man folgende Resultate.

Ausdehnung der Stangen

Nro. 1	Nro. 2	Nro. 3	Nro. 4	Nro. 5	Nro. 1
0,436	0,448	0,445	0,449	0,449	0,440

und die Ausdehnung aller Stangen =  $0,444$ , also die Ausdehnung für 1 Meter =  $0^{\text{m}}00001445$  \*).

Für die Stange Nro. 1 haben wir zwey Resultate nämlich  $0,436$  und  $0,440$ ; nimmt man aus beiden das Mittel, so erhält man  $0,438$  und alsdann ist die Differenz der einzelnen Resultate vom Mittel für die Stange Nro. 1 Nro. 2 Nro. 3 Nro. 4 Nro. 5.

= - $\frac{1}{11}$	+ $\frac{1}{11}$	- $\frac{1}{11}$	+ $\frac{1}{11}$	+ $\frac{1}{11}$	des Ganzen.
= - $\frac{1}{11}$	+ $\frac{1}{11}$	- $\frac{1}{11}$	+ $\frac{1}{11}$	+ $\frac{1}{11}$	des Ganzen.

\*) Die Ausdehnung  $0,00001445$  ist zufällig bis auf die letzte Decimale ganz derjenigen gleich, welche Borda für die Toise du Perou und den auf dem Observatorium in Paris deponirten Meter prototype angibt (siehe Base du système métrique Tome III. page 445 und 692). Nach Laplace und Lavoisier ist die Ausdehnung des weichen geschmiedeten Eisens . . . . . =  $0,00001526$  die des weichen Stahles . . . . . =  $0,00001348$  (siehe Biot Traité de Physique Tome I. page 158.)



mittelst des Coefficienten 0,440 die 5 Stangen bey einer jeden der zwölf oben angeführten Beobachtungen auf dieselbe Temperatur, nehmen von den beiden Resultaten der Stange Nro. 1 das Mittel und ziehen dieses von den Resultaten der übrigen Stangen ab. Wir erhalten auf diese Weise folgende Tabelle

Beobacht. Nro.	Temp.	Stange Nro. 1			Stng. Nro. 2			Stng. Nro. 3			Stng. Nro. 4			Stng. Nro. 5		
		Nro. 1	Mittel	Diff.	Nro. 2	Mittel	Diff.	Nro. 3	Mittel	Diff.	Nro. 4	Mittel	Diff.	Nro. 5	Mittel	Diff.
1	3.0	27.57	...	27.57	27.68	-0.11	29.62	+2.05	30.23	+2.63	29.51	+1.91				
2	7.0	25.81	...	25.81	25.21	-0.60	27.92	+2.11	23.57	+2.76	27.91	+2.10				
3	1.0	28.51	28.57	28.54	28.05	-0.49	30.81	+2.30	31.25	+2.71	30.71	+2.17				
4	9.0	25.05	21.97	25.01	24.51	-0.50	27.21	+2.20	27.68	+2.67	27.07	+2.06				
5	3.0	27.80	27.75	27.77	27.27	-0.50	30.05	+2.28	30.50	+2.73	29.89	+2.12				
6	10.0	24.70	21.60	24.65	24.10	-0.55	26.71	+2.05	27.29	+2.61	26.62	+1.97				
7	18.5	20.65	20.57	20.61	20.23	-0.38	22.79	+2.18	23.30	+2.69	22.05	+2.04				
8	18.5	20.61	20.61	20.61	20.28	-0.33	22.65	+2.04	23.26	+2.65	22.67	+2.06				
9	12.0	23.29	23.36	23.37	23.03	-0.33	25.49	+2.12	26.22	+2.85	25.30	+2.13				
10	12.0	23.37	23.43	23.40	23.06	-0.31	25.49	+2.09	26.17	+2.77	22.57	+2.17				
11	18.5	20.54	20.58	20.56	20.04	-0.52	22.70	+2.11	23.19	+2.63	22.62	+2.06				
12	12.0	23.36	23.31	23.31	22.96	-0.38	25.40	+2.09	26.00	+2.60	25.47	+2.13				
Mittel der Differenzen						-0.447		+2.136		+2.700		+2.079				

Die Stange Nro. 2 ist also gleich der Stange Nro. 1 + 0,447 D

Die Stange Nro. 3 . . . . . = Stange Nro. 1 - 2,136 D

Die Stange Nro. 4 . . . . . = Stange Nro. 1 - 2,700 D

Die Stange Nro. 5 . . . . . = Stange Nro. 1 - 2,079 D

und da  $D = 0^m00013024$  ist, so ist:

Die Stange Nro. 2 . . . . . = Stange Nro. 1 + 0<sup>m</sup>000582

Die Stange Nro. 3 . . . . . = Stange Nro. 1 - 0,0002782

Die Stange Nro. 4 . . . . . = Stange Nro. 1 - 0,0003516

Die Stange Nro. 5 . . . . . = Stange Nro. 1 - 0,0002708

Die Reduction der 5 Stangen auf Nro. 1 = - 0<sup>m</sup>0008424

Die Ungewissheit dieser Reduction können wir höchstens auf  $\frac{1}{2}$  D oder 0<sup>m</sup>0000150 setzen. Der Einfluss dieser Ungewissheit auf einen Meter ist = 0<sup>m</sup>00000162, auf 20000 Meter = 0<sup>m</sup>0324.

## F. Absoluter Werth der Messstangen.

Da mir zur Bestimmung meiner Messstangen eine Vergleichung mit den Münchner Messstangen nicht gestattet wurde, so sah ich mich vor der Hand auf einen messingenen Meter von Lenoir beschränkt. Durch mehrere Vergleichungen fand ich, dass dieser Meter 4mal abgeschoben bey einer Temperatur von  $16^{\circ}$  um 0,44 D kleiner war als die Stange No. 1 und dass derselbe also von dem 4ten Theil dieser Stange nur um  $0^{\text{m}}00001452$  oder um so viel differirt, als die Ausdehnung eines eisernen Meters hey einer Temperatur-Erhöhung von  $1^{\circ}$  beträgt. Die Länge eines ordiären messingenen Meters ist aber schwerlich auf eine solche Kleinigkeit sicher, ich habe daher den 4ten Theil der Stange No. 1 als einen provisorischen Meter angenommen und werde in der Folge alle Maasse in solchen Metern angeben. Erst im letzten Abschnitt werde ich die Reduction auf wahre Mètres définitifs vornehmen, weil ich bereits alle Dreiecke berechnet hatte, als ich Gelegenheit fand, meine Stange No. 1 mit dem Meter Etalon des k. topographischen Bureau in München zu vergleichen.

## G. Bestimmung der Inclination der Stangen und ihrer Reduction auf den Horizont.

Das Niveau wurde wie gewöhnlich durch Umwenden rectificirt, und alsdann die Messingblättchen s's' Fig. 4. welche demselben auf der Mitte der Gehäuse zur Unterlage dienen, mit den Achsen der eisernen Stangen parallel gemacht. Um die Reduction einer schief liegenden Stange auf den Horizont zu finden, setzt man das Niveau auf die Stange, schiebt, wie schon oben gesagt worden, den geom. Keil an dem tiefer liegenden Ende des Niveaus unter, bis dasselbe horizontal steht und notirt die entsprechende Ordinate des Keils. Aus dieser Ordinate und der Länge des Lineals des Niveaus wird alsdann die Reduction auf folgende Weise berechnet.



Die Länge des Lineals des Niveaus sey  $= l$ , die Länge der untergeschobenen Ordinate  $= h$ , die Länge der Messstange  $= L$ , die Erhöhung der Messstange an dem einen Ende  $= H$ , die Reduction der Stange auf den Horizont  $= R$ , so ist

$$R = L - \sqrt{L^2 - H^2} = L - L + \frac{H^2}{2L} + \frac{H^4}{8L^3} + \dots = \frac{H^2}{2L} + \frac{H^4}{8L^3} + \dots \text{ oder } = \frac{H^2}{2L}$$

weil  $\frac{H^4}{8L^3} + \dots$  so klein ist, dass es ohne merklichen Fehler vernachlässigt werden kann \*). Es ist aber  $l : h = L : H$ , folglich  $H = \frac{Lh}{l}$ ; substituirt man diesen Werth

in den obigen Ausdruck, so erhält man  $R = \frac{Lh^2}{2l^2}$ . Nun ist  $L = 4$  Meter und  $l$ , wie

sich aus mehreren Messungen ergibt, sehr genau  $= 0^m 2200$ ; also wird  $R = \frac{4h^2}{2 \times (0.22)^2}$

$$= \frac{h^2}{2 \times 0.11^2} \text{ oder } R = \frac{1}{2} \left( \frac{h}{0.11} \right)^2, \text{ ein sehr einfacher Ausdruck für die Reduction einer}$$

Stange von 4 Meter, worin  $h$  die entsprechende Ordinate des Keils in Meter bedeutet. Nach dieser Formel habe ich für jede ganze Ordinate die entsprechende Reduction berechnet, und die Reduction für die Zehntel-Ordinate durch Interpolation bestimmt.

Durch mehrere Versuche fand ich, dass, wenn der geom. Keil um eine ganze Ordinate tiefer unter das Niveau eingeschoben wird, die Luftblase sich um 10 Linien weiter bewegt. Die Differenz von zwey auf einander folgenden Ordinaten entspricht aber einem Elevations-Winkel von 2 Minuten, weil  $\frac{0^m 000130}{0.220000} = 0.000590 = \sin 2'$ . Eine Linie des Niveaus entspricht also  $12''$  und die Inclinations-Winkel können demnach vermittelt des geom. Keils auf  $12''$  genau gemessen werden. Den Einfluss eines Fehlers von  $\frac{1}{10}$  D in Unterschieden des Keils kann man leicht bestimmen. Die Reduction auf den Horizont

---

\*) Dass in dem Ausdruck von  $R$  das Glied  $\frac{H^4}{8L^3}$  so wie alle folgenden als unbedeutend vernachlässigt werden können, erhellt daraus, dass diese vernachlässigten Glieder selbst bey Ord. 40,0 nicht  $0^m 00000025$  betragen.

ist bey Ord. 40,0 = 0<sup>m</sup>0014031, bey Ord. 10,0 = 0<sup>m</sup>0001491  
 bey Ord. 40,1 = 0,0014094, bey Ord. 10,1 = 0,0001512

Die Differenz ist bey Ord. 40,0 = 0<sup>m</sup>0000063 bey Ord. 10,0 = 0<sup>m</sup>0000021  
 \*)

## II. A B S C H N I T T.

### M e s s u n g d e r k l e i n e n B a s i s .

In dem vorhergehenden Abschnitt habe ich alle Theile meines Messapparates beschrieben und die Grenze ihrer Fehler bestimmt, wir können nun zu den beiden Basis-Messungen übergehen. Die kleine Basis wählte ich auf dem Damme, welcher von dem sogenannten Davidsbrunnen bis zum Rheindamme hinzieht, und die Grenze zwischen der Gemarkung von Speyer und Berghausen bildet. Dieser Damm ist sehr alt und stark, und wird von dem Rheindamme gegen den Rhein geschützt.

An beide Endpunkte der Basis wurden am 17ten Juny 1820 zwey vierkantige Steine a Fig. 6<sup>e</sup> Taf. I. eingemauert. Die obere Fläche dieser Steine liegt einen Fuss tief unter der Oberfläche MN des Damms. In der Mitte sind messingene Zylinder b eingegossen, deren vertikale Achsen die Endpunkte der Basis genau bezeichnen. Ein Deckel von Stein, sichert diese Zylinder gegen Verletzungen. Nach vollendeter Triangulation wurden die Endpunkte mit grossen Platten überdeckt. Auf jeder Platte ruht ein Würfel, welcher auf der südlichen Seite die Inschrift trägt: Endpunkt der kleinen Basis; auf der nördlichen ist auf dem einen der Buchstaben A, auf dem andern der Buchstaben B eingegraben. Die Punkte C, E, W, N wurden auf eine ähnliche Weise durch schwächere Steine bezeichnet.

\*) Zur Messung der grössten Inclinations-Winkel, welche bey den Basismessungen vorkamen, war der geom. Keil noch dick genug, da ich aber auch die kleinsten Inclinationen nicht vernachlässigen wollte und zu diesen der Keil an

### Die Messung der kleinen Basis.

Die erste Messung der kleinen Basis sollte den 15ten July an einem Samstage vorgenommen werden. Mit Sonnenaufgang war aller Apparat, Messstangen, Theodolith, Pfähle etc, von den Zöglingen des Lyzeums an Ort und Stelle gebracht worden. Die Messung wurde zweymal angefangen, musste aber jedesmal wegen vorgefallener Fehler wieder aufgehoben werden. Unterdessen rückte ein Gewitter-Regen heran, und vereitelte auch noch unsere Hoffnung, wenigstens ein Stück der Basis an diesem Tage messen zu können. Es wurde daher beschlossen in einem aufgeschlagenen Zelte die Instrumente die Nacht hindurch zu bewachen und den folgenden Tag mit dem frühesten Morgen die Messung wieder zu beginnen. Am Abend wurde noch der ganze Vorrath von Pfählen, in den Damm eingeschlagen. Auf diese Pfähle, welche 2 Fuss lang,  $3\frac{1}{2}$  Zoll dick und oben mit einem Brettchen zur Aufnahme der Stangen versehen sind, wurden die Stangen nach der Ordnung ihrer Nummern so gelegt, dass immer zwey mit ihren Enden auf demselben Pfähle ruhten, nur die Stange N° 5 lag auf 2 eigenen Pfählen isolirt. (Man sehe fig. 6. Tab. I.) Die Pfähle waren einen Fuss tief fest in den Boden eingeschlagen und gaben den Stangen ein äusserst sicheres Lager. Die Enden der Stangen wurden nicht mit einander in Berührung gebracht, weil eine vollkommene Berührung schwer zu erkennen ist und leicht eine Verückung der Stangen verursacht, sondern es wurde ein kleiner Zwischenraum zwischen denselben gelassen, der mit dem geom. Keil gemessen wurde. Zwey gegenüber liegende Kanten mussten zu diesem Zweck immer in gleiche Höhe gebracht werden, diess bewirkte ich durch dünne hölzerne Keilehen, welche auf beiden Seiten unter die Gehäuse geschoben wurden.

---

*Da seiner Spitze nicht dünn genug war, so verfertigte ich noch ein anderes sehr dünnes Keilchen und berechnete für die Ordinaten desselben eine eigene kleine Reduktions-Tabelle.*

Um die Stangen während der Messung immer in der Vertikal-Ebene der beiden Endpunkte der Basis zu erhalten, wurden an diesen Endpunkten und an 3 Zwischenpunkten dünne Visirstäbe eingesteckt, nach welchen die Stangen, mittelst der auf denselben befindlichen Stifte genau gerichtet wurden. Durch Vor- und Rückwärts-Visiren über die erste und letzte Stange versicherte ich mich, dass ich nie merklich aus der abgesteckten Vertikal-Ebene abwich. Um die gedachten Visirstäbe genau in die Vertikal-Ebene der beiden Endpunkte der Basis zu bringen, stellte ich, 30 Meter vom östlichen Endpunkte entfernt, den Theodolith so auf, dass das wie ein Passagen-Instrument sich bewegendes Fernrohr die beiden Endpunkte der Basis mitten durchschnitt, alsdann liess ich die Zwischenstäbe so einstecken dass sie von dem Vertikalfaden des Fernrohrs bedeckt wurden. Diese Absteckung der Basis war schon am vorhergehenden Tage mit grosser Sorgfalt vorgenommen worden, wir konnten daher sogleich die Messung anfangen.

Nachdem alle 5 Stangen nach der Ordnung ihrer Nummern so gelegt waren, dass die Stange N° 1 mit ihrem ersten Ende, welches auf einer Querlatte ruhte, ziemlich vertikal über dem östlichen Endpunkte der Basis sich befand; wurde dieses Ende alsdann so lange hin- und hergerückt bis ein von demselben herabhängendes Senkel genau über dem Mittelpunkte des messingenen Zylinders schwebte. Nun wurden die Zwischenräume der Stangen mit dem geom. Keil gemessen, die Thermometer abgelesen und die Inclination mit dem Niveau beobachtet. Hierauf wurde die Stange N° 1 abgenommen, vor N° 5 hingelegt und genau eingerichtet, der Keil nach N° 5 provisorisch eingeschoben und das Thermometer N° 1 abgelesen. Jetzt erst wurden auch die Stangen N° 2, 3 und 4 eine nach der andern abgenommen, vorgetragen und genau eingerichtet. Der Keil wurde nun zum 2ten mal und zwar definitiv nach N° 5 eingeschoben; nachdem Keil, Temperatur und Inclination auch bey den übrigen Stangen notirt war, wurde N° 5 vorgetragen und Keil, Temperatur und Inclination auf-

geschwiehen, und so fort von Lage zu Lage. Die beiden Journale wurden nach jeder Lage mit einander verglichen. Der eine Secretär hatte zugleich das Geschäft, mich im Abtragen der Stangen zu unterstützen.

Ich habe oben bemerkt, dass die Stange N° 5 auf zwey eigene Pfähle isolirt gelegt wurde, diess geschah damit sie beim Abtragen, Wiederauflegen und Einrichten der übrigen Stangen nicht aus ihrer Lage verrückt wurde. Obgleich eine solche Verrückung bey der Festigkeit unserer Pfähle von geringer Bedeutung gewesen wäre, so hielt ich es doch für meine Pflicht einen Fehler zu vermeiden, dessen Grösse ich auf keine Weise hätte bestimmen und in Rechnung nehmen können. Den Keil nach N° 5 provisorisch einzuschieben, war eine Vorsichts-Maassregel, zu welcher ich durch die am vorhergehenden Tage vorgefallenen Fehler veranlasst worden war. Ich hatte nämlich aus Versehen die Stange N° 5 abgehoben noch ehe der Keil nach dieser Stange notirt war, und musste desswegen die ganze Messung wieder von Neuem anfangen. Wäre der Keil provisorisch eingeschoben gewesen, so hätte ich diesen können als definitiv gelten lassen. Die kleinen Differenzen, welche sich in den beiden Keilen nach Nro. 5 in den Journalen zeigen, rechtfertigen übrigens die Isolirung der fünften Stange.

Ich bemerke hier noch, dass die Thermometer beim Ablesen der Grade im Schatten erhalten, und die hervorragenden Enden der eisernen Stangen durch Pappendeckel gegen die Sonnenstrahlen geschützt wurden.

Um 1 Uhr war auf die eben beschriebene Weise die halbe Basis gemessen. Während des Mittagessens blieben die Stangen in der Ordnung N° 2, 3, 4, 5, 1 liegen. Um 2½ Uhr wurde wieder angefangen und ohne Unterbrechung bis zum Abend fortgeführt; um 8 Uhr hatten wir den westlichen Endpunkt erreicht. Nach der Stange N° 4 der 45ten Lage wurde ein mit der Stange N° 1 genau verglichener halber Meter von Eisen auf einer horizontalen Latte 5mal abgeschoben; das letzte Ende fiel auf den in Centimeter eingetheilten messingenen halben Meter, welcher vorher

auf dieselbe Latte so gelegt werden war, dass das über einen bestimmten Theilstrich herabhängende Senkel genau auf den Mittelpunkt des messingenen Zylinders fiel. Das Ende des halben Meters von Eisen wurde auf dem messingenen Meter mit einem feinen Strich bemerkt. Diese Operation wurde noch 2mal wiederholt und konnte bey dem hellen Himmel sehr gut vorgenommen werden.

So war die ganze Basis-Messung in einen Tage ohne Hinderniss und ohne einen mir bekannten Fehler glücklich vollendet. Der frühe Morgen war neblig, der übrige ganze Tag heiter, selten spürte man den sehr schwachen Nordwind, der Abend war der Vollendung besonders günstig.

Zum Schlusse setze ich noch die Vergleichung des am Ende der Messung gebrauchten halben Meters von Eisen hierher.

**Bestimmung des halben Meters von Eisen**

vorgenommen am 14ten July 1820.

*1te Vergleichung.*

Messstange Nro. 1.	Th. 16°6	Ord. 10,45	Der halbe Meter 8mal abgeschoben
		„ 11,05	lässt einen Raum übrig, den der
		„ 8,45	Keil bey Ord. 21,1 ausfüllt.
		„ 13,05	Stand des freien Thermometers
Mittel	16°7	21,50	= 17°0

*2te Vergleichung*

Messstange Nro. 1.	Th. 16°4	Ord. 11,85	Der halbe Meter 8mal abgeschoben
		„ 9,7	lässt einen Raum übrig, den der
		„ 9,5	Keil bey Ord. 21,6 ausfüllt; eine
		„ 12,15	3te Abschreibung des halben Meters
Mittel	16°4	21,60	gibt 21,0

Reduzirt man die Stange Nro. 1 auf 17°4 als die wahrscheinliche Temperatur des halben Meters, weil derselbe beim Abschieben nothwendig etwas erwärmt werden musste, so erhalten wir

1° Temp. 17°4	Stange Nro. 1	Ord. 21,15	1° 8 halbe Meter Ord. 21,1
2° „ 17,4	„	„ 21,14	2° . . . . . 21,6
	Mittel	21,15	3° . . . . . 21,0
			1 Mittel . . . . . 21,23

Die Differenz 0,08 ist unbedeutend

Aus diesen Vergleichen ergibt sich, dass der halbe Meter von Eisen dem 8ten Theile der Stange N<sup>o</sup>. 1 oder einem halben provisorischen Meter gleich gesetzt werden kann.

### B e r e c h n u n g d e r B a s i s .

Die ganze Länge der Basis besteht, nach dem, was vorausgegangen ist, bey der zu bestimmenden mittleren Temperatur aus folgenden Stücken :

- a.) aus 42 Lagen und 4 Stangen oder 214 Stangen.
- b.) aus 5 halben Metern von Eisen.
- c.) aus einem Stück des messingenen halben Meters
- d.) aus der Summe der Keile
- e.) aus der Dicke des Silberdrathes des Senkels.

Hieran sind folgende Reductionen anzubringen :

- f.) die Reduction aller Stangen auf die Stange N<sup>o</sup>. 1
- g.) die Reduction der Stangen auf den Horizont
- h.) die Reduction der 5 halben Meter von Eisen auf die mittlere Temperatur der Messung.

a.) 214 Stangen sind 856 provisorische Meter. Die Reduction dieser Stangen auf die Stange Nro. 1 und auf den Horizont kommt unter f.) und g.) vor.

b.) der halbe Meter von Eisen ist, wie wir oben gesehen haben, einem halben provisorischen Meter gleich und bedarf nur noch der Reduction auf die mittlere Temperatur der Messung.

c.) das Stück des messingenen halben Meters, welcher am End der Messung gebraucht wurde, war

nach der 1ten Beobachtung . . . . .	0 <sup>m</sup> 3097
nach der 2ten . . . . .	0, 3100
nach der 3ten . . . . .	0, 3099
Mittel . . . . .	0 <sup>m</sup> 30986

d.) Ich hatte bereits eine Tabelle gefertigt, welche für jede Ordinate des Keils von Zehntel zu Zehntel den entsprechenden Werth in Metern gab, als mir eine Methode einfiel, den Werth aller bey der Messung gebrauchten Ordinaten des Keils durch eine höchst einfache und genaue Rechnung zu erhalten. Ich stelle nämlich die gebrauchten Ordinaten nach den 3 verschiedenen Stücken des Keils in 3 Colonnen zusammen, berechne in jeder Colonne die mittlere Ordinate, (diess geschieht indem man die Summe aller Ordinaten durch ihre Anzahl dividirt) bestimme den Werth dieser mittlern Ordinate aus den zwey gemessenen Ordi-

naten, und multiplizire diesen Werth mit der Anzahl der Ordinaten. Die Summe der 3 so berechneten Produkte ist der Werth aller gebrauchten Ordinaten.

Der Keil wurde im Ganzen 210mal eingeschoben, denn es wurden 2 Stangen dreimal in unmittelbare Berührung gebracht. Keine dieser Berührungen fand bey der 5ten isolirten Stange Statt, eine kleine Verrückung wäre daher ohne allen Einfluss gewesen.

Von den 210 gebrauchten Ordinaten liegen vermöge des Journals

- 148 Ordinaten zwischen Ord. 46,0 und 16,2, ihre Summe ist . 3538,90  
 die mittlere Ordinate ist also  $3538,90 : 148 = 23,915$   
 51 Ordinaten liegen zwischen 16,2 und 10,0 ihre Summe ist . 671,0  
 die mittlere Ordinate ist also  $671,0 : 51 = 13,157$   
 11 Ordinaten liegen zwischen 10,0 und 0,0 ihre Summe ist . 90,9  
 die mittlere Ordinate ist also  $90,9 : 11 = 8,2636$   
 Nun erhält man den Werth der mittlern Ordinaten durch folgende Rechnung.

$$\begin{array}{rcl} \text{Es ist Ord. } 16,2 & = & 0^m002707 \quad \dots \quad \text{Ord. } 23,915 \\ \text{,, Ord. } 44,4 & = & 0,004407 \quad \dots \quad \text{Ord. } 16,2 \\ \text{Diff. } . \quad 28,2 \text{ D} & = & 0^m003700 \quad \dots \quad \text{Diff. } . \quad 7,715 \text{ D} \end{array}$$

Nun sey x dasjenige, was zu dem Werth der Ordinate 16,2 hinzugesetzt werden muss, um den Werth der Ordinate 23,915 zu erhalten, so ist offenbar

$$\begin{array}{rcl} 28,2 : 7,715 = 0,003700 : x \text{ folglich } x & = & 0^m00101179 \\ \text{hiez u den Werth der Ord. } 16,2 & & 0,00270700 \\ \text{also Werth der Ord. } 23,915 & & 0,00371879 \\ \text{multipliziert mit } & & 148 \\ \text{gibt den Werth aller 148 Ordinaten} & = & 0^m550381 = 0^m550381 \end{array}$$

Eben so erhält man den Werth der 51 Ordinaten welche zwischen 16,2 und 10,0 liegen, er ist

$$\begin{array}{rcl} \text{Der Werth der 11 Ordinaten zwischen 10,0 und 0,0 ist} & & 0^m018443 \\ \text{Es ist also der Werth aller gebrauchten Ordinaten.} & & 0^m686685 \end{array}$$

- e.) Die Dicke des Silberdrathes des Senkels wurde in einer Leere mit dem geom. Keil gemessen und gleich 0,5 D also gleich  $0^m000005$  gefunden. Ich hätte diese Dicke auch sehr leicht und noch genauer aus dem Gewicht einer gewissen Länge dieses Drathes bestimmen können, allein die obige Messung ist zu unserm Zweck hinlänglich genau. \*)

---

\*) Es sey l die Länge, d der Durchmesser des Drathes, beide Größen in Centimeter ausgedrückt, p das Gewicht in Grammen, s das spezifische Gewicht des Metalls,  $1 : \pi$  das Verhältniss der Durchmesser zum Umfang, so ist

$$d = 2 \sqrt{\left( \frac{p}{\pi s l} \right)}$$





Es ist also die Reduction von 4 Lagen zwischen 10 und 15°	=	—	4,30
„ „ „ 6 „ „ 15 „ „ 20	=	—	7,20
„ „ „ 12 „ „ 20 „ „ 25	=	—	15,24
„ „ „ 21 „ „ 25 „ „ 30	=	—	25,62
folglich ist			
bey 20 Stangen die Summe der Thermometerstände . .	=	253,2	— 4 3 = 257,9
„ 30 „ „ „ „ „	=	534,7	— 7,2 = 541,9
„ 60 „ „ „ „ „	=	1301,8	— 15,2 = 1317,0
„ 105 „ „ „ „ „	=	2812,1	— 25,6 = 2837,7
bey 214 Stangen die Summe der Thermometerstände . .	=	5024,9	— 52,3 = 4972,6
4972,6 mit 214 dividirt gibt die mittlere Temperatur 23°236 Reaumur.			

h.) Nun ist noch der halbe Meter von Eisen, welcher am Abend bey einer Temperatur von 17°2 5mal abgeschaben wurde, auf die mittlere Temperatur 23°236 zu reduciren. Die Ausdehnung eines Meters Eisen haben wir für 1° gleich 0,00001431 gefunden, die Ausdehnung von 5 halben Metern für 6° ist also 0,0002148.

## W i e d e r h o l u n g

a.) 214 Stangen . . . . .	836 <sup>m</sup> 000000
b.) 5 halbe Meter . . . . .	+ 2,500000
c.) Stück des messingenen halben Meters . . . . .	+ 0,309860
d.) Summe der Keile . . . . .	+ 0,686685
e.) Dicke des Silberdrahtes . . . . .	+ 0,000065
f.) Reduction aller Stangen auf die Stange N° 1 . . . . .	— 0,035952
g.) Reduction aller Stangen auf den Horizont . . . . .	— 0,057538
h.) Reduction der fünf halben Meter auf 23°236 . . . . .	— 0,000215

Länge der Basis bei 23°236 Reaumur . . . = 839<sup>m</sup>402905

## IIte M e s s u n g.

Die 2te Messung wurde am 29ten und 50ten September 1820 vorgenommen. Diessmal wurde von Westen gegen Osten gemessen, übrigens aber ganz nach der oben angegebenen Methode verfahren. Um 8 Uhr wurde angefangen, um 6 Uhr Abends waren 20 Lagen gemessen. Das Ende wurde auf einem zwischen der Stange Nro. 5 und Nro. 1 eingeschlagenen mit einem Blättchen Bley versehenen Pfahle durch das Senkel be-

zeichnet. Die Nacht hindurch blieben die Stangen in der Ordnung Nro 2, 3, 4, 5, 1 auf ihren Pfählen liegen und wurden nebst dem übrigen Apparate bewacht. Am andern Morgen lagen sie noch unverrückt; diess beweisen folgende Umstände. 1.) Am Abend war die Temperatur  $10^{\circ}8$  am Morgen nur  $0^{\circ}8$ , dagegen waren die Ordinaten des Keils im Mittel um 4,3 D gewachsen. Eine Temperatur-Veränderung von  $10^{\circ}$  entspricht aller 4,4 D, die Differenz ist nur 0,1 D und folglich ganz unbedeutend. 2.) Das Senkel fiel am Morgen nicht mehr auf den bezeichneten Punkt allein die Abweichung entsprach vollkommen der Zusammenziehung der Stange durch die Kälte.

Den 2ten Tag wurde die Messung wieder fortgesetzt und am Abend um 4 Uhr auf dieselbe Weise wie die erste geendigt, ohne dass man sich eines vorgefallenen Fehlers hätte erinnern können. Beide Tage waren heiter, nur am frühen Morgen war die Erde mit einem dichten Nebel bedeckt; der Wind wehte schwach von Norden.

Zwey Tage nach jeder der beiden Messungen wurden die Journale, welche unterdessen in den Händen der Secretäre geblieben waren, mit Dinte geschrieben, verglichen und von mir sowohl als den beiden Secretären unterzeichnet. Das eine Journal wurde dem einen derselben in Verwahrung gegeben, das andere behielt ich zu meinem Gebrauche. \*)

Bey der endlichen Vergleichung der beiden Journale der zweiten Messung fand sich eine Differenz in der Ordinate eines Keils beim Niveau Lage 2 Stange Nro. 4; in dem einen Journal steht Ord. 21,8 in dem andern 31,8. Die entsprechenden Reductionen sind  $0^{\circ}0004894$  und  $0^{\circ}0009333$ ;

---

\*) Eine Abschrift dieser sowohl als auch der Winkeljournale werde ich mit Vergnügen einem Jeden mittheilen, der mir seinen Wunsch in dieser Beziehung aussern wird.

nehmen wir das Mittel aus beiden, so bleibt nur eine Ungewissheit von 0<sup>m</sup>000222.

### B e r e c h n u n g d e r 2 t e n M e s s u n g .

Die Berechnung der ersten Messung war von mir gemacht und von Hrn. G. Straus, einem sehr eifrigen und talentvollen Zögling unsers Lyzeums wiederholt worden. Das Resultat wurde mehreren Freunden der Mathematik mitgetheilt, mit der Bemerkung dass die folgende Messung, keinen Centimeter von der ersten differiren dürfe, weil ich von meinem Apparate, nach einer vorläufig gemachten Wahrscheinlichkeits-Rechnung, eine weit grössere Genauigkeit erwarten könnte; im entgegengesetzten Falle aber wäre ich entschlossen, eine 3te Messung der Basis vorzunehmen.

Nun setzte ich mich nach vollendeter 2ten Messung mit Herrn Straus zusammen, wir rechneten ein jeder für sich, verglichen unsere Data und einzelnen Resultate, und stellten nachdem wir im Ganzen kaum 4 Stunden gerechnet hatten, letztere zusammen wie folgt, das Endresultat mit pochendem Herzen erwartend:

a.) 214 Stangen . . . . .	836 <sup>m</sup> 000000
b.) 5 halbe Meter . . . . .	+ 2,500000
c.) Stück des messingenen halben Meters . . . . .	+ 0,508580
d.) Summe der Keile . . . . .	+ 0,806780
e.) Dicke des Silberdrathes . . . . .	+ 0,000065
f.) Reduction aller Stangen auf die Stange Nro. 1 . . . . .	— 0,035952
g.) Reduction aller Stangen auf den Horizont . . . . .	— 0,052245
h.) Reduction der 5 halben Meter von 17° auf 13°0372 die mittlere Temperatur der Messung . . . . .	+ 0,000143
i.) Reduction wegen einer kleinen Krümmung der Stangen (siehe unten) , . . . . .	— 0,000528
Länge der Basis bey 13°0372 . . . . .	<u>859,526643</u>

Reduziren wir beide Messungen auf 20° Reaumur,

Die Ausdehnung des Eisens für 1° Reaumur ist . . . . . 0,00001432  
multipliziert mit . . . . . 859<sup>m</sup>5

gibt die Ausdehnung der Basis für 1° . . . . . = 0<sup>m</sup>012308

Die Reduction von 23°236 auf 20° ist demnach . . . + 0,059329

Nach der Iten Messung ist die Länge der Basis bey 23°236 = 859,402905

Ite Messung     „     „     „     „     20° . = 859,442754

Nach der Iiten Messung ist die Länge der Basis bei 13°0372 = 859,526643

Reduction von 13°0372 auf 20° . . . . . = 0,085700

Ite Messung . . . . . bei 20° = 859,440943

Mittel aus beiden Messungen . . . . . = 859<sup>m</sup>441838

Die Differenz der beiden Messungen unter sich ist . . = 0,001791  
oder ; Linien.

Die Differenz der beiden Messungen vom Mittel ist nur . 0<sup>m</sup>000895  
oder ; Linie, das ist ohngefähr der millionste Theil des Ganzen. —  
Welcher Messkünstler könnte eine kleinere Differenz verbürgen?!

- i.) Bei der zweiten Messung musste eine Correction wegen einer Krümmung der Stangen angebracht werden, welche bey der ersten Messung nicht Statt fand. Am ersten Tag der letzten Messung gegen Mittag bemerkte ich nämlich, dass die Gehäuse der Stangen eine kleine Krümmung durch die Sonnenstrahlen erlitten hatten. Diese Krümmung erhielt sich auch noch zum Theil am folgenden Tage, ohngeachtet die Stangen so umgekehrt wurden, dass die vorher im Schatten liegende Seite der Gehäuse nun der Sonne ausgesetzt war. Um die Wirkung dieser Krümmung mit in Rechnung bringen zu können, wurde eine Metallsaite an die eine sonst gerade Seitenfläche eines jeden Gehäuses angespannt und die Abweichung in der Mitte mit dem Keil gemessen.

Diese Abweichung war						
in der letzten Hälfte des 1ten Tages			am 2ten Tage			
bey Stange	Nro.	1 = Ord.	bey Stange	Nro.	1 = Ord	15,2
„	2	„ 31,0	„	2	„	12,0
„	3	„ 35,0	„	3	„	27,0
„	4	„ 18,0	„	4	„	20,0
„	5	„ 0,0	„	5	„	7,0

Sehen wir die Krümmung als kreisförmig an (wir haben keinen Grund eine andere Gestalt vorauszusetzen) so ist die Correction für eine Stange ohne merklichen Fehler  $= -\frac{\text{Ord}^2}{2}$  \*).

\*) Die Correction ist eigentlich  $= \frac{\text{Ord}^2}{2} \left( 1 + \frac{1}{4} + \frac{1}{4^2} + \text{etc} \right)$  denn in dem Bogen ADCEB fig. 1 sey die Sehne AB = l, CH = h AC + CB = p, DF = EG = h' AD + CD + CE + EB = p' und so fort;

so ist AH =  $\sqrt{AC^2 - HC^2} = AC - \frac{HC^2}{2AC}$ , weil HC in Beziehung auf AB sehr

klein ist; oder  $\frac{1}{2} l = \frac{1}{2} p - \frac{h^2}{p}$  also  $l = p - \frac{2(h)^2}{p}$

eben so ist . . . . .  $p = p' - \frac{2(h')^2}{p'}$

. . . . .  $p' = p'' - \frac{2(h'')^2}{p''}$

also  $l + p + p' + p'' + \dots + p^{n-1} = p' + p'' + \dots + p^{n-1} + p - \frac{2(h)^2}{p} - \frac{2(h')^2}{p'} - \frac{2(h'')^2}{p''}$

oder  $l + \dots + p^{n-1} = \frac{2(h)^2}{p} + \frac{2(h')^2}{p'} + \frac{2(h'')^2}{p''} + \dots$

also . . . . .  $p^n - l = \frac{2(h)^2}{p} + \frac{2(h')^2}{p'} + \frac{2(h'')^2}{p''} + \dots$

$p^n$  ist die Länge des Bogens wenn  $n = \infty$  und folglich  $p^n - l$  oder  $\frac{2(h)^2}{p} + \frac{2(h')^2}{p'} + \frac{2(h'')^2}{p''} + \dots$  die gesuchte Correction. Da man in diesem Ausdruck ohne merklichen Fehler  $l = p = p' = p'' \dots$  setzen kann, und  $h' = \frac{1}{4} h$ ,  $h'' = \frac{1}{4^2} h'$  . . . . . ist, (weil sich bey kleinen Bogen die Sinusversus verhalten, wie die Quadrate der Bogen)

so wird derselbe  $= \frac{2}{l} \left( h^2 + \left(\frac{h}{4}\right)^2 + \left(\frac{h}{4^2}\right)^2 + \dots \right)$   
 $= \frac{2h^2}{l} \left( 1 + \frac{1}{4^2} + \frac{1}{4^4} + \frac{1}{4^6} + \dots \right)$ . Unsere Messstangen sind aber 4 Meter lang, also  $l = 4$

und  $h = \text{Ord.}$ , daher wird die Correction einer Stange in Meter  $\frac{\text{Ord}^2}{2} \left( 1 + \frac{1}{4^2} + \frac{1}{4^4} + \dots \right)$

oder wenn man die kleinen Brüche vernachlässigt  $= \frac{\text{Ord}^2}{2}$

Um mich zu versichern, dass die Messstangen durch die 1te Basis-Messung nicht gelitten hatten, nahm ich am 19ten Sept. 1820 eine Vergleichung vor. Das Mittel aus 4 Beobachtungen ist:

Stange Nro. 1		Nro. 2		Nro. 3		Nro. 4		Nro. 5		Nro. 1	
Therm.	Orl.	Therm.	Orl.	Therm.	Orl.	Therm.	Orl.	Therm.	Orl.	Therm.	Orl.
12,8	23,0	12,85	22,78	12,7	25,13	12,5	26,15	12,17	25,44	12,45	23,16
Corrigirt man die Thermometerstände nach Tabelle A pag. 13 und reduzirt auf 12° so erhält man											
12,0	23,35		23,05		25,52		26,24		25,49		23,35
Die Diff. sind	0,00	—	0,79	+	2,77	+	2,89	+	2,14	+	0,00
„ sollten seyn	0,00	—	0,44	+	2,15	+	2,70	+	2,08	+	0,00

Die Abweichungen sind so gering, dass man sie den unvermeidlichen Beobachtungsfehlern zuschreiben und die Messstangen als vollkommen unverändert ansehen kann.

### III. A B S C H N I T T.

#### Bestimmung des wahrscheinlichen Fehlers der Basis-Messungen.

Im vorigen Abschnitte sagte ich, dass meine beiden Messungen nicht einen Centimeter von einander differiren dürfen, weil ich eine grössere Genauigkeit von meinem Apparate erwarten könnte. Wir wollen nun sehen, ob meine Erwartung gegründet war oder nicht. Die weit geringere Differenz, welche zwischen beiden Messungen Statt findet, hat zwar dieselbe schon einigermaassen gerechtfertigt; allein da man eine solche Uebereinstimmung auch dem Zufalle zuschreiben könnte, so wollen wir die Fehlergrenze des Resultates unserer Messungen bestimmen. Diese Bestimmung wird sehr leicht seyn, da wir die Grenze der Fehler unseres Apparates und der Beobachtungen genau kennen.

- 1.) Den Einfluss einer Verrückung der Stangen können wir wegen der Festigkeit unsrer Pfähle und wegen der Isolirung der Stange Nro. 3 gleich 0 setzen.
- 2.) Der Fehler in der Richtung der Stangen ist bey jeder Stange höchstens gleich der doppelten Dicke eines Visirstiftes =  $0''004$ . Der Einfluss dieses Fehlers auf eine Stange ist  $\frac{0.004^2}{8} = 0''000002$ ; auf 214 Stangen oder die ganze Basis also . . . . . =  $0''000428$
- 3.) Den Fehler beim Einschieben des Keils setze ich frühern Erfahrungen gemäss auf 0,05 D oder auf  $0''0000065$  \*) für 214 Stangen also auf  $0''001391$
- 4.) Den Fehler beim Einschieben des Keils unter dem Niveau, können wir dem Einfluss gleich setzen, den ein Zehntel des Keils auf die Reduction hat \*\*). Die Reduction einer Stange für die Ord. h ist, wie wir oben gesehen haben  $= R = \frac{h^2}{2(0,11)}$ , ändert sich h in h + dh so wird  $R + dR = \frac{1}{2(0,11)} \cdot (h^2 + 2 h dh)$  also  $dR = \frac{2 h dh}{2(0,11)} = \frac{h dh}{(0,11)}$  folglich die Summe aller Differenzen von R =  $\int(dR)$   
 $= \frac{dh}{(0,11)} \cdot (h + h' + h'' + h''' + \dots)$   
 Nun ist nach dem Journal der ersten Messung die Summe der Ordinaten  $(h + h' + h'' + h''' + \dots) = 0''4454$  und dh ist nach

---

\*) Die berühmten Platinastangen der Franzosen sind an dem einen Ende mit einem Schieber versehen, welcher zur Messung der Zwischenräume dient. Der Nomius dieses Schiebers gibt  $\frac{1}{100000}$  der Toise oder  $\frac{1}{3000000}$  der ganzen Stange an und vermittelt eine Loupe können nach Delambre noch Dritttheile also  $\frac{1}{600000}$  des Ganzen geschätzt werden. Der Beobachtungsfehler mit dem geometrischen Keil ist  $\frac{1}{615000}$  des Ganzen.

\*\*) Ein Zehntel des Keils, so wie eine Linie des Niveaus, entspricht 12". Das Niveau der Platinastangen gab die Neigung nur auf eine Minute genau, an das unsrige ist also 5mal empfindlicher.



der Voraussetzung  $= 0,1 D = 0^m 0000130$  folglich ist

$f(dR) = \frac{0,4454}{(0,11)} \times 0,0000130 = 0^m 0002393$ , diess wäre also die Summe der Fehler der Reductionen auf den Horizont.

- 5.) Den Fehler beim Ablesen der Temperatur setze ich gleich  $0^{\circ} 1$  \*) für die ganze Basis ist derselbe folglich  $= 0^m 001251$
- 6.) Nehmen wir in dem Coefficienten  $0,0001452$ , welchen wir oben für die Ausdehnung unserer Stangen gefunden haben, einen Fehler an, der dem 70ten Theil desselben gleich ist, so wird die Reduction der Basis für eine Temperatur-Veränderung von  $10^{\circ}$ , welche gleich ist  $0^m 12508$ , um  $0^m 001758$  fehlerhaft.
- 7.) Setzen wir auch den Fehler in jeder Thermometerscale gleich  $\frac{1}{10}$  Grad, so wird der hieraus entspringende Fehler wie bey 5.) gleich  $0^m 001251$ .
- 8.) Den Fehler im Absenkeln wollen wir der doppelten Fadendicke also gleich  $0^m 00130$  setzen
- 9.) Der Fehler im Abschieben des halben Meters ist höchstens gleich  $0,4 D = 0^m 0000320$

Constante Fehler des Apparates, welche auf die Differenz der beiden Messungen keinen Einfluss haben können, sind:

- 10.) Der Fehler in der Bestimmung des absoluten Werths der Stange Nro. 1.

---

\*) Der Nonius der Metallthermometer der Platinastangen zeigte eine Verlängerung von  $0,00000945$  Tausen oder ungefähr  $\frac{1}{20000}$  des Ganzen an.  $\frac{1}{10}$  Grad der Quecksilberthermometer meiner Stangen entspricht einer Verlängerung von  $0,044 D$  das ist von  $0^m 00006728$  oder  $\frac{1}{70000}$  des Ganzen. Die Quecksilberthermometer sind also  $3\frac{1}{2}$ mal empfindlicher als jene Metallthermometer, dagegen nehmen sie nicht so leicht die Temperatur der eisernen Stangen an.

Dieser ist, wie wir im letzten Abschnitt sehen werden, für einen Meter gleich  $0^m00000162$  also für die kleine Basis  $= 0^m001595$

- 11.) Der Fehler der Reduction der Messstangen auf die Stange Nro. 1. Dieser darf für alle 5 Stangen höchstens auf 0,1 D oder  $0^m0000130$  folglich für 45 Lagen höchstens auf  $0^m000559$  gesetzt werden.

- 12.) Den Fehler des absoluten Werthes der Ordinaten des Keils haben wir oben für Ord.  $44,4 = \frac{1}{914}$

$$\text{für Ord. } 16,2 = \frac{1}{2700}$$

$$\text{für Ord. } 4,4 = \frac{1}{787} \text{ des Ganzen gefunden. Wir setzen}$$

den mittlern Fehler  $= \frac{1}{80}$  des Ganzen. Da nun bey der ersten Messung die Summe aller Keile  $= 0^m686$ , bey der zweiten  $= 0^m807$  war, so wird der Einfluss des Fehlers in absoluten Werthe des Keils auf die ganze Basis höchstens  $= 0^m001000$ .

### Wiederholung.

	Einfluss auf die kl. Basis	Einfluss auf einen Meter	Einfluss auf 20000 Met.
1.) Fehler wegen Verrückung der Stangen	$0^m000000$	$0^m00000000$	$0^m0000$
2.) Fehler in der Richtung der Stangen	$0,000428$	$0,00000050$	$0,0100$
3.) Fehler beim Einschieben des geom. Keils	$0,001591$	$0,00000162$	$0,0324$
4.) Fehler beim Niveau	$0,000259$	$0,00000060$	$0,0120$
5.) Fehler im Ablesen der Thermometer	$0,001251$	$0,00000143$	$0,0286$
6.) Fehler in der Ausdehnung der Stangen für $10^\circ$	$0,001758$	$0,00000204$	$0,0408$
7.) Fehler der Thermometerscalen	$0,001251$	$0,00000143$	$0,0286$
8.) Fehler im Absenken	$0,000150$	$0,00000016$	$0,0032$
9.) Fehler im Abschieben des halben Meters	$0,000052$	.....	.....
10.) Fehler der Stange Nro. 1	$0,001595$	$0,00000162$	$0,0324$
11.) Fehler der Reduction aller Stangen auf die Stange Nro. 1	$0,000559$	$0,00000065$	$0,0150$
12.) Fehler des geom. Keils	$0,001000$	$0,00000120$	$0,0240$

Summiren wir alle Fehler welche auf die Differenz der beiden Messun-

gen Einfluss haben können, nämlich alle von Nro. 1 bis Nro. 9, so erhalten wir  $0^{\circ}06460$  oder  $\frac{1}{2}$  Zoll für die Fehlergrenze, innerhalb welcher eine jede unserer Messungen richtig seyn muss. Da es aber höchst unwahrscheinlich ist, dass alle Fehler ihr Maximum erreicht haben und alle auf dieselbe Seite gefallen sind, so können wir obige Fehlergrenze auf den dritten Theil herabsetzen. Der grösste wahrscheinliche Fehler unserer Messungen wird alsdann  $0,002153$ . Dieser beweist, dass die Differenz  $0^{\circ}001791$ , welche zwischen den beiden Messungen wirklich Statt findet, ihre geringe Grösse nicht dem Zufall zu verdanken hat \*).

#### IV. A B S C H N I T T.

##### Messung der Winkel des Dreiecknetzes.

Zur Messung der Winkel wurde der in allen seinen Theilen vortreflich ausgeführte 8zöllige astronomische Repetitionstheodolith des Lyzeums von Liebherr gebraucht. Diese Theodoliten sind zu allgemein bekannt, als dass ich über ihre Construction hier etwas zu sagen für nothwendig halten sollte. Ich erlaube mir nur einige Bemerkungen, welche sich blos auf unser Individuum beziehen. Der Limbus ist bekanntlich von 10 zu 10 Sekunden durch 4 Nonien getheilt, 5 Sekunden kann man sehr gut schätzen. Auf dem ganzen Umfang habe ich noch keinen Theilungsfehler entdeckt. Die Excentricität der beiden Kreise beträgt  $20''$ , hat aber keinen

---

\*) Hätte ich meine Stangen auf 3 Fuss hohen Böcken, die blos in den Boden eingedrückt werden, in ununterbrochene Communication mit einander gebracht, statt sie auf fest eingeschlagenen Pfählen zu isoliren, so hätte ich nicht mit derselben Zuversicht die Uebereinstimmung meiner beiden Messungen erwarten können; denn wenn sich jeder Bock beim Auflegen, Abtragen und Richten der Stangen im Durchschnitt auch nur um die Dicke des feinsten Haares (um  $\frac{1}{2}$  Dixmillimeter) verrückt hätte so würde hierdurch in unserer Basis, welche  $21\frac{1}{2}$  Stangen enthält, ein Fehler von  $0^{\circ}0107$  entstanden seyn. Wenn man diesen Fehler wegen wahrscheinlicher Compensation auch auf den 3ten Theil herabsetzte, so bliebe dennoch ein Fehler von  $0^{\circ}00356$ , welcher die Summe aller übrigen Fehler unserer Messung weit übersteigen würde.

Einfluss auf die Beobachtungen, wenn man zwey gegenüberstehende oder selbst, wie ich immer thue, alle 4 Nonien abliest. Die Neigung der Achsen der beiden Kreise beträgt nur  $7''$  und kann für 0 angesehen werden. Die Zapfen der Achsen des wie ein Passagen-Instrument sich bewegendem Fernrohrs sind so vollkommen gearbeitet, dass bey horizontalen Unterlagen die Neigung der Achse höchstens  $3''$  beträgt. Die beiden Fernröhre vergrössern 26mal; ihre optische Kraft ist so gross, dass man den Polarstern selbst um Mittag hinter den feinen Spinnenfäden sehen kann, welche ich in das Ocular eingezogen habe. Der eine dieser Fäden ist horizontal, die zwey andern vertikal und  $32''$  von einander entfernt; ihre scheinbare Dicke ist nicht  $2''$ . Ich gab dem Fadennetz diese Einrichtung, weil sie den Vortheil gewährt, dass man beim Pointiren die Objecte nach Belieben hinter einen der Vertikalfäden oder zwischen beide bringen kann \*). Die bewegliche Libelle, welche zum Horizontalstellen des Kreises und der Umdrehungs-Achse des Fernrohrs dient, war durch den Transport des Instrumentes von München bis Speyer zerbrochen worden, ich musste daher meine Zuflucht zu der Libelle von Banmann nehmen, die zur Bestimmung der Inclination der Messstangen gebraucht worden war. Diese Libelle wurde im Anfang und am Ende einer jeden Reihe von Beobachtungen nach Abnahme des Fernrohrs auf die Träger aufgesetzt und vertrat recht gut die Stelle der zerbrochenen.

Bey der Messung der Winkel lass ich anfangs nach jeder 10fachen Repetition, zuletzt aber, als ich sah dass gewöhnlich schon eine 5fache Repetition die stehende Sekunde gab, nach jeder 5fachen alle 4 Nonien ab. An den Beobachtungen auf ebener Erde, wo der Theodolith auf einem hölzernen Stativ aufgestellt war, musste ich gewöhnlich eine kleine Cor-

---

\*) Der Fehler wegen der Inclination der optischen Achse ist bey einer Inclination von  $16''$  der halben Entfernung der beiden Vertikalfäden durchaus unbedeutend, denn wenn das eine Object im Horizont, das andere,  $10^3$  über demselben liegt, was selten der Fall ist, so ist der Fehler nur  $6''2$ .

rection anbringen. Ich bemerkte nämlich sogleich bey der ersten Beobachtung im Freyen, dass der Theodolith nicht ganz unbeweglich stehen blieb, sondern einer Bewegung des übrigen sehr soliden Stativs folgte, welche gewöhnlich nach dem Lauf der Sonne von Osten nach Westen sich richtete. Um diese Bewegung mit in Rechnung zu nehmen, beobachtete ich ihre Grösse nach jeder 10- oder 5fachen Repetition eines Winkels am Versicherungsfernrohr und brachte im ersten Fall  $\frac{1}{4}$  im letzten  $\frac{1}{2}$  derselben als Correction im gehörigen Sinne an dem beobachteten Winkel an. Noch muss ich hier bemerken dass ich während der Messung eines Winkels im Freyen immer denselben Stand beybehielt, um nicht durch einen veränderlichen Druck meines Körpers dem Stativ eine Bewegung mitzutheilen, welche auf die Genauigkeit der Winkel sehr nachtheilig gewirkt hätte.

Hier ist als Beyspiel eine Reihe von Beobachtungen aus dem Winkeljournal.

**Station N Narrenberg. den 6ten Oct. 1820 um 3 U. 15'.**

Winkel : Domsignal (D) und östliches Ende der Basis (B)

Nro. d. Journ.	Rep.	o	J. Vern.	II.	III.	IV.	Summ m"	Diff.	Diff.	Einfacher Winkel	Corr.	Deutl.
193	5	0 0 0 40 35	+ 5 + 18	- 15 - 15			- 7 107	114	28,5	8° 7' 5" Bew.links 2"	- 0"2	1 1/2
193	5	idem 81 11 40 38	+ 10 + 0	- 12 + 5			+ 3 136	34,0	8° 7' 6" Bew.rechts 2"	+ 0"2	1 1/2	
194			Winkel westl. und östl. Ende der Basis									
	4	167 8 85 57	40	35	62	75	215	212	53	21° 29' 28" Bew.links 2"	- 0"2	1
195	5	idem 274 35 107 27	50	85	87	65	287	72	18,0	21° 29' 27" Bew. r. 12"	+ 1,2	1
196	5	idem 22 3 107 27	42	50	25	22	139	91	23,0	21° 29' 28" Bew.links 5"	- 0,5	1/2
197	5	idem 129 31 107 27	5 -	7 -	5	17	10	111	27,6	21° 29' 29" Beweg. 0"	+ 0,0	1/2

*Nota.* Durch 1 bezeichne ich eine sehr grosse durch 1/2 die grösste Deutlichkeit des Objekts.

### Beschreibung der Dreieckspunkte.

Als Centrum des nördlichen Domthurmes nahm ich den Fuss des eisernen Kreuzes an. Die beiden Standorte des Theodolithen sind D' in der südwestlichen und D'' in der nordwestlichen Oeffnung. Die Lage dieser Punkte habe ich durch eine Messung von Aussen so genau als nur möglich bestimmt. Man sehe im folgenden Abschnitt die Bestimmung der Excentricitäten.

Zu Heiligenstein wurde die Mitte des Kreuzes als Centrum des Thurmes angenommen. Der Theodolith war in H' in der nördlichen Oeffnung auf dem äussern Rande des Mauerwerks aufgestellt. Man sehe die Bestimmung dieses Punktes im folgenden Abschnitt.

Zu Iggelheim diente als Signal die östliche der zwey mit runden Knöpfen versehenen Helmstangen, welche auf dem keilförmigen Dache des reformirten Kirchthurmes sich befinden. Um Heiligenstein, den Dom und die Mannheimer Sternwarte von demselben Punkte sehen zu können, liess ich die östliche Seite des Daches durchbrechen und stellte den Theodolithen auf ein gut befestigtes Brett vor die Oeffnung hinaus. Man sehe den folgenden Abschnitt.

Ueber dem Mittelpunkte der Rotonde der Mannheimer Sternwarte befand sich noch das von Lämmle daselbst errichtete vierseitig pyramidalische Signal. Das Instrument stand westlich auf der Brustwehre der Plattform. Die übrigen Dreieckspunkte sind, wie schon früher bemerkt wurde, mit Steinen bezeichnet, in deren Mittelpunkt sich messingene Cylinder befinden. Diese Steine sind mehrere Fuss lang und liegen mit ihrer obern Fläche über einen Fuss tief unter der Oberfläche der Erde.

### S i g n a l e.

Als Signale gebrauchte ich weisse Papierstreifen auf einem schwarzen Brette. Die Mitte des Papierstreifens war durch eine feine schwarze Linie bezeichnet, welche mit einem Senkel genau vertikal über dem Mittelpunkt

des messingenen Zylinders errichtet wurde. Auf eine Entfernung von 6000 Fuss erhielt der Streifen eine Breite von einem Zoll, so dass der vertikale Faden des Fernrohrs denselben auf beiden Seiten nur wenig hervorschimmern liess. Ich wählte diese Gestalt der Signale, weil die Beleuchtung keinen Einfluss darauf hat, und weil sie eine sehr scharfe Pointirung zulässt.

### Zusammenstellung der gemessenen Winkel

Nro. des Journ.	Rep.	Deutl.	Winkel	Diff. vom Mittel	Nro. des Journ.	Rep.	Deutl.	Winkel	Diff. vom Mittel
-----------------	------	--------	--------	------------------	-----------------	------	--------	--------	------------------

#### Station Dom in D'

Winkel AD'B, Nro. 1				
2	20	2	19° 25' 59"2	- 0"22
			59,2	- 0,22
9	5	2*	57,25	- 2,17
10	20	1	59,25	- 0,17
			59,25	- 0,17
15	10	1	58,2	- 1,22
26	10	1*	61,45	+ 2,03
27	20	1	60,2	+ 0,78
			60,2	+ 0,78
29	20	1	59,65	+ 0,23
			59,65	+ 0,23
90		1 1/4 Mittel	59"42	

#### Winkel BD'W Nro. 2

3	10	3	34° 18' 43,85	+ 0"24
4	10	2	43,45	- 0,16
5	10	2	41,6	- 2,01
8	10	2	44,35	+ 0,74
11	20	1	41,05	+ 0,44
			44,05	+ 0,44
30	20	1 1/2	43,75	+ 0,14
			43,75	+ 0,14
80		1 3/4 Mittel	43,61	

#### Winkel AD'W Nro. 3

7	20	1 1/2	19° 52' 44"2	- 0,13
			44,2	- 0,13
12	20	1	45,85	+ 1,52
			45,85	+ 1,52
31	30	1	43,4	- 0,93
			43,4	- 0,93
			43,4	- 0,93
70		1 1/4 Mittel	44,33	

#### Winkel HD'W Nro. 4

14	20	1	15° 34' 58"8	
----	----	---	--------------	--

#### Winkel BD'H Nro. 5

13	20	1	18° 43' 45"6	
----	----	---	--------------	--

#### Winkel ND'A Nro. 6

34	20	1 1/2	12° 26' 24"0	- 0"65
39	20	.	25,3	+ 0,65
40		1 1/2 Mittel	24,65	

Nro. des Journ. Rep.	Deutl.	Winkel	Diff. vom Mittel
-------------------------	--------	--------	---------------------

**Winkel BD'N Nro. 7**

32	20	1	6° 59' 35"3	+ 0"79
			35,3	+ 0,79
35	10	2 1/2*	32,7	- 1,81
20	5	. . *	29,8	- 4,71
37	20	1 1/2	33,65	- 0,86
			33,65	- 0,86
38	20	1	34,6	+ 0,09
			34,6	+ 0,09
60	1, 1/4	Mittel	34,51	

**Winkel ND'H Nro. 7'**

33	20	1	11° 44' 11"6	
----	----	---	--------------	--

**Station nördliches Signal in C**

**Winkel BCA Nro. 8**

40	20	1 1/2	54° 31' 25"45	
----	----	-------	---------------	--

**Winkel BCE Nro. 9**

41	20	2	66° 22' 54"05	
----	----	---	---------------	--

**Winkel BCW Nro. 10**

42	3	2 1/2*	99° 57' 50"5	
43	10	1 1/2	56,25	
	10	1 1/2	Mittel	50,7

**Winkel ECW Nro. 11**

44	20	1 1/2	33° 35' 1"6	
----	----	-------	-------------	--

**Winkel ACW Nro. 12**

45	10	2	45° 26' 32"3	
----	----	---	--------------	--

Nro. des Journ. Rep.	Deutl.	Winkel	Diff. vom Mittel
-------------------------	--------	--------	---------------------

**Winkel ACE Nro. 13**

46	5	3*	11° 51' 30"35	
----	---	----	---------------	--

**Station westl. End der Basis in A**

**Winkel BAD' Nro. 14**

50	20	2	83° 33' 20"6	- 1"4
			20,6	- 1,1
53	10	1 1/2	23,1	+ 1,4
62	10	2	22,6	+ 0,9
40	1 3/4	Mittel	21,7	

**Winkel CAW Nro. 15**

51	20	1 1/2	91° 23' 46"2	- 0,35
			40,2	- 0,35
58	10	1 1/2	40,4	- 0,15
58	10	1 1/2	47,4	+ 0,85
40	1 1/2	Mittel	40,55	

**Winkel D'AW Nro. 16**

52	10	1 1/2	99° 0' 2"0	
----	----	-------	------------	--

**Winkel BAE Nro. 17**

54	11	1 1/2	116° 26' 47"7	
----	----	-------	---------------	--

**Winkel EAW Nro. 18**

55	10	2	60° 59' 47"4	+ 1,2
57	10	1 1/2	45,3	- 0,9
57	10	1 1/2	46,0	- 0,2
30	1 3/4	Mittel	40,2	

**Winkel BAN Nro. 19**

56	10	2 1/2	70° 37' 51"65	+ 1,15
59	10	1 1/2	53,2	- 0,3
20	2	Mittel	53,5	



Nro. des Journ. Rep.	Deutl.	Winkel	Diff. vom Mittel	Nro. des Journ. Rep.	Deutl.	Winkel	Diff. vom Mittel
-------------------------	--------	--------	---------------------	-------------------------	--------	--------	---------------------

**\*\* Winkel D'AN Nro. 20**

60	10	2	151° 11' 47"8
----	----	---	---------------

**Winkel BAC Nro. 21**

63	10	1 1/2	88° 9' 36"45
----	----	-------	--------------

**\*\* Winkel EAC Nro. 22**

61	40	2	155° 23' 2"8
64	10	..	25,6
66	10	..	31,5

**\*\* Winkel CAE Nro. 23**

65	10	..	204° 30' 26"3
----	----	----	---------------

Station östl. Ende der Basis in B.

**Winkel EBW Nro. 24**

67	10	1 1/2	24° 13' 6"0
----	----	-------	-------------

**Winkel WBC Nro. 25**

68	10	2 1/2	38° 28' 41"5
138	10	1/2	10,2
	10	1/2	Mittel 10,2

**Winkel EBC Nro. 26**

70	10	1 1/2	62° 41' 17"0
----	----	-------	--------------

**Winkel ABC Nro. 27**

71	5	3*	37° 18' 50"0
----	---	----	--------------

**Winkel NBH Nro. 28**

73	10	1	21° 40' 27"7
----	----	---	--------------

**Winkel HBW Nro. 29**

72	10	1	65° 2' 56"0	+ 0"9
102	10	2	55,15	- 0,45
	20	1 1/2	Mittel 55,6	

**\*\* Winkel HBD' Nro. 30**

74	10	1 1/2	143° 12' 47"0
143	10	1/2	53,2

**Winkel ABD' Nro. 31**

75	10	2*	77° 0' 34"9	- 2,50
140	10	1/2	37,37	- 0,03
	10	1/2	Mittel 37,4	

**Winkel HBA Nro. 32**

76	5	2	66° 12' 10"73
----	---	---	---------------

**Winkel NBA Nro. 33**

136	10	1/2	87° 52' 38"47	+ 0,47
137	10	1/2	37,57	- 0,43
	20	1/2	Mittel 38,0	

**Winkel WBA Nro. 34**

139	3	1/2	1° 9' 13"7	- 0,3
141	10	2	14,3	+ 0,3
	13	1	Mittel 14,0	

**Winkel WBD Nro. 35**

69	10	1 1/2	78° 9' 53"6
----	----	-------	-------------

Station Berghauser Signal in E.

**Winkel AEB Nro. 36**

147	5	1/2	38° 10' 52"3	+ 0,25
148	5	1/2	51,9	- 0,25
	10	1/2	Mittel 52,15	

Nro. des Journ. Rep.	Deutl.	Winkel	D'ff vom Mittel	Nro. des Journ. Rep.	Deutl.	Winkel	D'ff vom Mittel
----------------------	--------	--------	-----------------	----------------------	--------	--------	-----------------

**Winkel CEB Nro. 37**

149	6	1 1/2	50° 55' 40" 1	+ 1" 1
150	5	1 1/2	46.77	- 1,23
11	1 1/2	Mittel	48.0	

**Winkel WEA Nro. 38**

151	5	1	67° 44' 21" 0	- 1.2
152	5	1	24.0	- 0.2
157	5	1	24.3	+ 0.1
158	5	1	25.9	+ 1.2
20	1	Mittel	24.2	

**Winkel WEB Nro. 39**

153	5	2	105° 55' 17" 8	+ 1.2
154	5	2	15.4	- 1.2
10	2	Mittel	16.6	

**Winkel CEA Nro. 40**

155	5	1	12° 41' 56" 76	- 0.21
156	5	1	57.3	+ 0.3
10	1	Mittel	57.0	

**Station westl. Signal in W**

**Winkel A WB Nro. 41**

160	5	1 1/2	1° 21' 12" 0	+ 0" 0
161	5	1/2	10.4	- 1.6
185	5	1/2	10.7	- 1.3
186	5	1/2	14.9	+ 2.9
20	3 1/4	Mittel	12.0	

**Winkel BWE Nro. 42**

162	5	1/2	40° 51' 42" 1	+ 1.8
163	5	1/2	38.6	- 1.7
10	1/2	Mittel	40.3	

**Winkel A WE Nro. 43**

166	5	1/2	51° 15' 51" 8	+ 0" 0
167	5	1/2	51.7	- 0.1
10	1/2	Mittel	51.8	

**Winkel D'WB Nro. 44**

164	5	1/2	67° 31' 24" 7	- 0.4
165	5	1/2	24.7	- 0.4
181	10	1/2	25.05	- 0.05
182	5	1/2	26.3	+ 1.2
25	1/2	Mittel	25.1	

**Winkel D'WA Nro. 45**

170	5	1/2	66° 7' 13" 4	+ 1.2
171	5	1/2	10.9	- 1.3
10	1/2	Mittel	12.0	

**Winkel CWB Nro. 46**

172	5	2 1/2	41° 33' 56" 7	+ 3.8
175	5	1	52.4	- 0.5
176	5	1	53.4	+ 0.5
10	1	Mittel	52.9	

**Winkel CWE Nro. 47**

173	5	2 1/2	91° 25' 30" 2	- 1.6
179	5	1/2	31.7	- 0.1
180	5	1/2	31.9	+ 0.1
10	1/2	Mittel	31.8	

**Winkel BWH Nro. 48**

168	5	1/2	79° 33' 41" 0	+ 0" 3
169	5	1/2	40.2	- 0.5
183	5	1/2	35.4	- 5.3
184	5	1/2	41.0	+ 0.3
15	1/2	Mittel	40.7	

Nro. des Journ.	Rep.	Deutl.	Winkel	Diff. vom Mittel
-----------------	------	--------	--------	------------------

**Winkel CWA Nro. 49**

177	5	1/2	40° 0'	40°0 — 0''2
178	5	1/2		40.3 + 0,1
10	1/2	Mittel	40,2	

**\*\* Winkel D'WH Nro. 50**

187	5	1/2	117° 5'	4''3
-----	---	-----	---------	------

**Station Narrenberger Signal in N**

**Winkel D'NB Nro. 51**

192	5	1 1/2	8° 7'	5''5 + 1''0
193	5	1 1/2		7,0 + 2,5
203	5	1 1/2		4,5 + 0,0
218	5	1		3,5 — 1,0
313	5	1 1/2		3,1 — 1,1
311	5	1 1/2		3,7 — 0,8
30	1 1/2	Mittel	4''5	

**Winkel ANB Nro. 52**

194	4	1	21° 29'	28''0 — 1''1
195	5	1		28,8 — 0,3
196	5	1 1/2		28,1 — 1,0
197	5	1 1/2		29,5 + 0,1
201	10	1/2		29,1 + 0,0
212	5	1		29,1 + 0,0
212	5	1		29,4 + 0,3
337	5	1 1/2		29,2 + 0,1
338	5	1 1/2		28,2 — 0,9
339	5	1 1/2		28,2 — 0,9
340	5	1 1/2		29,8 + 0,7
349	5	1		30,1 + 1,0
350	5	1		29,9 + 0,8
351	5	1		29,5 + 0,4
352	5	1		28,1 — 0,7
353	5	1 1/2		30,2 + 1,1
354	5	1 1/2		28,8 — 0,3
84	1	Mittel	29,1	

Nro. des Journ.	Rep.	Deutl.	Winkel	Diff. vom Mittel
-----------------	------	--------	--------	------------------

**Winkel HNB Nro. 53**

198	5	1/2	104° 43'	2''4 — 0''9
200	5	1/2		4,3 + 1,0
332	5	1		3,8 + 0,5
333	5	1		2,8 — 0,5
331	5	1		2,8 — 0,5
335	5	1		3,9 + 0,6
30	3 1/4	Mittel	3,3	

**Winkel HND' Nro. 54**

202	5	1 1/2	96° 35'	59''1 — 0,3
210	5	1		63,3 + 3,9
220	5	1*		63,6 + 3,2
336	6	1		58,6 — 0,8
345	5	1 1/2		59,2 — 0,2
310	5	1 1/2		58,8 — 0,6
317	5	1 1/2		57,5 — 1,9
348	5	1 1/2		59,2 — 0,2
41	1 1/4	Mittel	59,4	

**Winkel AND' Nro. 55**

213	6	1	13° 22'	28''25 + 2''15
214	5	1		25,4 — 0,7
215	5	1		25,3 — 0,8
216	5	1		27,2 + 1,1
217	4	1		27,2 + 1,1
311	5	1 1/2		25,4 — 0,7
312	5	1 1/2		25,0 — 1,1
35	1 1/4	Mittel	26,1	

**Station Heiligenstein in H'**

**Winkel BHN Nro. 56**

202	7	1/2	53° 44'	51''7 + 0''2
203	5	1		51,3 — 0,2
42	3 1/4	Mittel	51,5	

Nro. des				Diff. vom	Nro. des			Diff. vom
Journ. Rep.	Deutl.	Winkel		Mittel	Journ. Rep.	Deutl.	Winkel	Mittel

**Winkel WH'B Nro. 57**

232	5	1 1/2	35° 25'	50''4	+ 1''3
239	8	1/2		47,8	- 1,3
240	10	1/4		49,0	- 0,1
				49,0	- 0,1
241	10	1/2		49,1	+ 0,0
				49,1	+ 0,0
43		3/4 Mittel		49,1	

**Station Dom in D'**

**Winkel HD'J Nro. 61**

6	10	2	73° 23'	6''1	- 2''0
17	10	3*		12,3	
18	10	4*		10,5	
19	10	2		10,2	+ 2,1
20*	10	2		9,3	+ 1,2
20	10	2		9,7	+ 1,6
321	10	2		7,73	- 0,37
323	10	2		7,70	- 0,4
325	10	2		7,0	- 1,1
327	10	2		7,34	- 0,76
329	5	2		7,9	- 0,2
85		2 Mittel		8,1	

**Station Dom in D''**

**Winkel D'II'N Nro. 59**

355	5	1/2	71° 49'	20''8	+ 0,1
356	5	1/2		20,6	- 0,1
40		1/2 Mittel		20,7	

**Winkel JD''M Nro. 62**

85	15	1	67° 5'	21''7	
81	10	1		23,0	
313	10	1		22,4	
314	10	1		21,9	
45		1 Mittel		22,25	

**Winkel MH'D Nro. 60**

237	7	1 1/2	31° 37'	47''9	
-----	---	-------	---------	-------	--

Nro. des Journ.	Rep.	Deutl.	Winkel	Diff. vom Mittel
-----------------	------	--------	--------	------------------

Winkel JD<sup>u</sup>(M)

22	10	1 1/2	67° 48' 33.0	+ 2.1
22	10	1 1/2	31.5	+ 0.6
22	10	1 1/2	31.1	+ 0.2
22	10	1 1/2	32.9	+ 2.0
21	15	2	32.3	+ 1.1
77	10	1 1/2	28.5	- 2.1
78	21	1	20.0	- 1.9
			29.0	- 1.9
<hr/>				
86	11 1/2	Mittel	30.9	

86	12	1	0° 13' 7.2	
----	----	---	------------	--

oben				
Nro. 62 = 67° 5' 23.7				
67° 5' 22.25				
57	1	Mittel	22.6	

Winkel MD<sup>u</sup>O Nro. 63

316	10	1	17° 41' 29.3 (a)	
-----	----	---	------------------	--

Nro. 62 . . . 67° 5' 22.6				
23 16 2 * 40° 23' 55.1				
Diff.	46	2	17° 41' 27.2 (b)	

21	20	2	17° 51' 36.85	
86	12	1	0° 13' 7.2	
Diff.	12	1 1/2	17° 41' 29.65 (c)	

(a)	10	1	17° 41' 29.3	+ 0.6
(b)	10	2	27.2	- 1.5
(c)	12	1 1/2	29.65	+ 0.95
<hr/>				
38	11 1/2	Mittel	28.7	

Nro. des Journ.	Rep.	Deutl.	Winkel	Diff. vom Mittel
-----------------	------	--------	--------	------------------

Station Iggelheim in P

Winkel HJ'D Nro. 64

215	10	1 1/2 * 25° 16'	32.77	
210	10	1 1/2	38.17	+ 1.67
217	5	1 1/2	36.2	- 0.6
218	5	1 1/2	38.2	+ 1.4
219	5	1 1/2	38.4	+ 1.6
250	5	1 1/2	37.8	+ 1.0
217	5	2	35.1	- 1.7
260	5	2	36.5	- 0.3
261	5	2	37.5	+ 0.7
262	5	1 1/2	37.25	+ 0.45
263	6	1 1/2	36.6	- 0.2
265	8	1 1/2 *	33.1	
266	5	1 1/2	31.8	- 2.0
269	10	1 1/2	37.82	+ 1.02
			37.82	+ 1.02
281	10	1 1/2	36.4	- 0.4
			36.1	- 0.4
282	10	1 1/2	36.8	+ 0.0
			36.8	+ 0.0
283	10	1 1/2	37.0	+ 0.2
			37.0	+ 0.2
<hr/>				
101	11 1/4	Mittel	36.8	

Winkel DJ'M Nro. 65

255	10	1 1/2	76° 34'	2.2	- 0.04
				2.2	- 0.1
272	5	2		3.0	+ 0.4
273	5	2		3.6	+ 1.0
271	5	2 1/2		3.1	+ 0.8
275	5	1 1/2		2.7	+ 0.1
270	5	1 1/2		2.0	- 0.6
277	7	2 1/2		2.5	- 0.1
278	5	2		1.8	- 0.8
<hr/>					
47	13 1/4	Mittel		2.6	

Nro. des Journ.	Rep.	Deuth.	Winkel	Diff. vom Mittel	Nro. des Journ.	Rep.	Deuth.	Winkel	Diff. vom Mittel
-----------------	------	--------	--------	------------------	-----------------	------	--------	--------	------------------

Station Mannheimer Sternwarte  
in M'

Winkel H M J Nro. 68

287	10	1 1/2	36° 21'	59,95 + 1,25
289	10	1 1/2		59,95 + 1,25
				57,65 — 1,05
307	5	2*		57,65 — 1,05
310	10	1		60,6
				58,4 — 0,3
				58,4 — 0,3
30	1 1/2	Mittel		56,7

292	5	1 1/2	28° 25'	41,4 — 0,7
293	5	1 1/2		42,9 + 0,8
10	1 1/2	Mittel		42,1

Winkel J M O Nro. 69

292	8	1 1/2	7° 56'	15,7 — 0,8
300	10	2		17,3 + 0,8
311	10	1		16,6 + 0,1
28	1 1/2	Mittel		16,5

294	5	1 1/2	53° 40'	57,4 + 0,7
302	5	1 1/2		56,0 — 0,7
303	5	1 1/2		55,2 — 1,5
304	5	1 1/2		57,8 + 1,1
305	5	1 1/2		55,3 — 1,4
306	5	1 1/2		58,6 + 1,9
30	1 1/2	Mittel		56,7

N° 66	35	1 1/2	36° 21'	58,7
			Summe 90°	2' 55,4

NB. Die mit \*) bezeichneten Winkel wurden bey der Berechnung des Mittels ausgeschlossen.

Die mit \*\* bezeichneten Winkel mussten verworffen werden, weil ich bey der Messung derselben um das Stativ herumgehen musste.

## V. A B S C H N I T T.

Bestimmung der Excentricitäten und  
der Reduction der gemessenen Winkel  
auf das Centrum der Station.

Um die ausser dem Centrum der Station gemessenen Winkel auf das Centrum reduciren zu können, muss man die Entfernung des Instrumentes von dem Centrum der Station (ich nenne diese Entfernung Excentricität) und den Directions-Winkel kennen, welche diese Entfernung mit einem

der beiden Schenkel des zu reduzierenden Winkels bildet. In kleinen Dreiecken hat unter übrigens gleichen Umständen ein Fehler in der Bestimmung der genannten Stücke einen grössern Einfluss auf die Reduction und folglich auch auf den reduzierten Winkel, ich habe daher auf die Bestimmung der Excentricitäten und der Directions - Winkel eine besondere Sorgfalt verwendet. Je nachdem es die Localitäten erforderten, musste ich eine andere Methode anwenden, um die möglich grösste Genauigkeit zu erreichen.

### a.) Excentricitäten auf dem nördlichen Domthurme.

A' C' A, C, fig. 14 sind vier Punkte in den Oeffnungen des Thurmes;  
D bezeichnet die Projection des Fusspunktes des Kreuzes welches als Signal diente.  
C<sub>II</sub> oder D<sup>II</sup> bezeichnet den Standort des Theodolithen in der südwestlichen Oeffnung  
D<sup>II</sup> denselben in der nordwestlichen.

Von einem Punkte, welchen ich ausserhalb des Thurmes so wählte, das er mit D' und dem Fusspunkte des Kreuzes in eine vertikale Ebene fiel, bestimmte ich im Innern des Thurmes einen Punkt G in derselben Ebene, und mittelst dieses letztern erhielt ich die Richtung der Diagonale C<sub>II</sub>C', auf welche die Projection D fällt. Nun legte ich eine Latte A''A<sub>III</sub> von 8<sup>m</sup><sub>4</sub>, so dass ihre Mitte e auf die Linie C'C, fiel und bezeichnete vorläufig auf ihrer Richtung noch die Punkte A'A''A, A<sub>II</sub> so dass A''A' = 0<sup>m</sup><sub>5</sub>, A''A' = 0<sup>m</sup><sub>25</sub>, A<sub>II</sub>A<sub>II</sub> = 0<sup>m</sup><sub>5</sub> und A<sub>II</sub>A<sub>I</sub> = 0<sup>m</sup><sub>2</sub> war, alsdann nahm ich von einem Punkte P die Winkel A''PA<sub>III</sub>, A''PD und A''PC<sub>II</sub>. Hierauf befestigte ich die Latte in der Lage C<sub>III</sub>C'' so dass C<sub>III</sub>C<sub>II</sub> = 0<sup>m</sup><sub>5</sub> C<sub>II</sub>C<sub>I</sub> = 0<sup>m</sup><sub>2</sub>, C''C'' = 0<sup>m</sup><sub>5</sub>, C''C' = 0<sup>m</sup><sub>25</sub> wurde, und visirte wie vorher von einem Punkte B auf C<sub>III</sub>C'' und D. Endlich wurden noch die 4 Seiten des Vierecks A'C'A, C, gemessen.

Die gemessenen Seiten und Winkel sind:

$$\begin{array}{llll} A'C' = 5^m 01_5 & C'A_I = 4^m 70_{23} & A_I C_I = 5^m 06_50 & C_I A' = 4^m 75_50 \\ A'A_I = 6.95 & C'C_I = 6.95 & & \\ A''P A_{III} = 1^{\circ}. 11'. 56''_{40} & C_{III} B C'' = 1^{\circ}. 33'. 36''_{48} & & \\ A''P C_{II} = 0. 33. 47.3 & C_{III} B D = 0. 47. 38.4 & & \\ C'' P D = 0. 2. 13.85 & & & \end{array} \left. \begin{array}{l} \text{laut Winkel-} \\ \text{journal Nro.} \\ 111 \text{ bis } 131 \\ \text{Nro. 32 und} \\ \text{Nro. 86} \end{array} \right\}$$

Berechnet man alle Stücke des Vierecks so findet man

$$A'e = 3^m 45_8 \quad C'e = 3^m 48_7 \quad \varphi' = 86^{\circ} 59'. 20'', \text{ hieraus folgt}$$

$$A''e = 4.20_8 \quad C''e = 3.68_7$$

und wenn man die Mitte von C<sub>III</sub>C'' durch e' bezeichnet so ist (weil C<sub>III</sub>e' = 3,7000)

$$ee' = 3,7000 - 3,68_7 = 0,013$$

$$\text{Aus den bey B gemessenen Winkeln ergibt sich De'} = 0,0748$$

$$\text{folglich ist De} = 0,013 + 0,0748 = 0,0901 \text{ und } C_{II}D = D'D = 3,7248$$

$$\text{Aus den bey P gemessenen Winkeln ergibt sich } . . . ne = 0,1571$$

In dem Dreieck  $C_{II}en$  sind nun zwey Seiten  $C_{II}e$ ,  $ne$  und der gebildete Winkel  $\varphi'$  bekannt

man findet daraus den Winkel  $\Psi = 4^{\circ} \quad 54' \quad 17''$   
 fern erhält man aus  $A''A_{III} : ne = A''P : A_{III} : nPe$ ,  $nPe = 24' \quad 12'' \quad 1$   
 folglich  $C_{II}eP = 32^{\circ} \quad 57' \quad 49,6$   
 und endlich  $A''eP = \varphi' + C_{II}eP = 92^{\circ} \quad 57' \quad 10''$

Jetzt kennen wir in dem Dreieck  $A''eP$  die Seite  $A''e = 4^{m}2028$   
 den Winkel  $A''Pe = A''Pn + nPe = 0^{\circ} \quad 35' \quad 59'' \quad 4$   
 und den Winkel  $A''eP = 92^{\circ} \quad 57' \quad 10''$   
 woraus die Entfernung  $eP = 421^{m}300$  folgt

Wenn die Projection D genau auf die Diagonale  $C_{II}C_{III}$  fällt, wie wir bisher angenommen haben, so erhalten wir den Winkel  $C_{II}P$  durch die Proportion

$C_{II}e : C_{II}D = nPe : nPD$   
 oder  $3,6847 : 3,7748 = 24' \quad 12'' \quad 1 : nPD$   
 hieraus folgt  $nPD = 24' \quad 13'' \quad 33$   
 der gemessene Winkel  $nPD$  ist  $24' \quad 13'' \quad 85$   
 Differenz  $1'' \quad 48$

Die ganz unbedeutende Differenz von  $1'' \quad 48$ , welche zwischen dem berechneten und gemessenen Winkel Statt findet, beweist, dass die Projection D ohne merklichen Fehler auf  $C_{II}C_{III}$  fällt.

Wollte man aber dennoch auf diese Differenz Rücksicht nehmen, so müsste man den Punkt D um  $0,3 \sin 1'' \quad 48$  oder um  $0,0029$  gegen  $A''$  hin rücken und folglich die Excentricität  $D''D$  um  $0,0029$  vermindern. Alsdann würde auch der Punkt e um  $0,0028$  gegen  $A''$  hin rücken und die Linie  $A''e$  gleich werden  $4,2028 - 0,0028 = 4,2000$  und e also genau in die Mitte von  $A''A_{III}$  fallen. Der Winkel  $\Psi$  würde um  $\frac{0,0029}{3,7748 \sin 1''}$

oder um  $2' \quad 33''$  kleiner  
 also  $= 32^{\circ} \quad 57' \quad 24''$  und  $\varphi$  um eben so viel grösser, also  $= 87^{\circ} \quad 01' \quad 58''$

Wir haben nun in fig. 15  $D''D$  und den Winkel  $D''DD''$  zu bestimmen.  
 $A''D''$  ist durch Construction auf  $A''e$  senkrecht und  $= 0,278$   
 denkt man sich  $tD$  parallel mit  $A''e$

so ist  $\tan tDD'' = \frac{D''t}{tD} = \frac{D''A'' - De}{A''e} = \tan 2^{\circ} \quad 54' \quad 30''$

$A''eC'' = \varphi' = 87^{\circ} \quad 1. \quad 58$   
 folglich  $D''DD'' = 89^{\circ} \quad 56' \quad 28$

Zweitens ist  $DD'' = \frac{A''e}{\cos tDD''} = 3^{m}705$

In  $D'$  wurde der Winkel zwischen Heiligensein und dem Punkte P gemessen und  
 gleich  $3^{\circ} \quad 17' \quad 15''$  gefunden  
 $P'D'D = 183^{\circ} \quad 57' \quad 24$   
 also  $lD'D = 187^{\circ} \quad 14' \quad 39''$



In fig. 16 ist HD'I	.....	=	73°. 23'. 8"
HD'D	.....	=	187. 14. 39
also . . . . . G	.....	=	113. 51. 31
Nun ist $\sin m = \frac{D'I' \sin G}{JD}$ und da log JD durch eine vorläufige Rechnung schon			
gefunden ist = 4,8603900 so ist	.....	m =	6°. 1'. 2"
folglich	.....	p =	64. 7. 27
und	.....	q =	23. 49. 1
und in dem Dreieck JD'D	.....	r =	0. 0. 27
also	.....	n + q =	23. 49. 28
und folglich der Directionswinkel JD'D	.....	=	105°. 49'. 28"

### W i e d e r h o l u n g.

$$D'D = 5^m 77,48 \text{ der Winkel HD'D} = 187^\circ. 14'. 39''$$

$$L'D = 3,7050 \quad \text{---} \quad JD'D = 205. 49. 28$$

*Aum.* Da die Punkte A' A'' A<sub>1</sub> A<sub>2</sub> C' C'' C<sub>1</sub> C<sub>2</sub> auf den steinernen Platten der Oeffnungen eingegraben wurden, so kann man die Projection D des Fusspunktes des Kreuzes in dem Thurne leicht finden.

### b.) E x c e n t r i c i t ä t z u H e i l i g e n s t e i n

MN fig. 5 stellt das Mauerwerk vor,

H die Projection der Spitze des eisernen Kreuzes unter dem Hahne,

H' den Standpunkt des Theodolithen in der nördlichen Oeffnung auf dem äusseren Rande des Mauerwerks, eingegraben in die etwas hervorragende steinerne Fassung der Oeffnung.

Die gemessenen Linien und Winkel sind: (laut Journal Nro. 274 bis 331)

AH' = 2,005, AB = 55,740, also HB = 56,643; AC = 61,493, der Winkel ACH' = 2° 42' 45"

Da C in der Verlängerung von MA liegt und also H'AC = 90° ist, so ist

$$H'C = \frac{AC}{\cos (2^\circ 42' 45'')} = 61,562$$

ferner wurde gemessen der Winkel BH'C = 84° 17' 55"

Aus den beiden Seiten des Dreiecks BH'C und dem gebildeten Winkel lassen sich die übrigen Stücke berechnen und man findet:

$$BC = 80^m 60^s \text{ der Winkel B} = 49^\circ 53' 11'' \text{ C} = 46^\circ 18' 55''$$

ferner wurden in B und C gemessen

$$\text{die Winkel HBH'} = 2^\circ 55' 54'' \text{ und HCH'} = 0^\circ 4' 45''$$

Man kennt daher in dem Dreieck HBC

die Grundlinie BC = 80<sup>m</sup>60<sup>s</sup> und die daran liegenden

$$\text{Winkel B} = 52^\circ. 17'. 5'', \text{ C} = 43^\circ. 14'. 10''$$

die daraus berechneten Seiten sind: BH = 58,909, CH = 64,547,

Nun gibt das Dreieck  $HBI'$  in welchem man 2 Seiten  $BI'$  und  $BI''$  nebst dem gebildeten Winkel kennt:

		$IIH' = 2^m 6.86''$	
und	$IIH'B$	$= 0^s 1. 01''$	so ist
und da	$BI'H'$	$= 8^s 17. 55''$	
	$IIH'C$	$= 1^m 8. 18. 15''$	
ferner ist	$DI'H'$	$= 5^s 24. 0''$	und $DI'H'C$
folglich	$DI'H'$	$= 1^m 83^s 20^t 15''$	und $DI'H'$
		$= 1^m 83^s 20^t 35''$	

### c.) Excentricität von Iggelheim.

MN stellt das Mauerwerk des Thurmes der reformirten Kirche in Iggelheim vor. J ist die Projection der Achse der auf dem keilförmigen Dache gegen Osten befindlichen mit einer Kugel versehenen Stange, welche als Signal diente; J' der Standpunkt des Instruments anserhalb des durchbrochenen Daches; (S ein später in der Öffnung des Daches befestigtes Signal.)

AJ eine auf dem Felde mit zwey Quertrüngen hölzernen Stangen gemessene Basis, von welcher aus die Lage der beiden Punkte J und J' auf folgende Weise bestimmt wurde.

In dem Dreieck  $AJ'B$  ist die Basis  $AB = 120$  Meter (laut No- 251 bis 270 des Journals)

gemessen	verbessert	
$J' = 56^s 14^t 0''$	$56^s 13^t 5''$	) folglich $AJ' = 119^m 20$
$B = 57. 40. 20$	$57. 40. 10$	
$A = 68. 6. 6$	$68. 5. 58$	
Summe $180^s 0^t 26''$	$180^s 0^t 0''$	

in dem Dreieck  $AJB$  ist . . . . .  $AB = 120$  Met.

gemessen	verbessert	
$J = 56^s 14^t 0''$	$56^s 14^t 0''$	) es folgt hieraus $AJ = 119,83$
$B = 57^s 40^t 10''$	$57. 40. 10''$	
$A = 68. 33. 14''$	$68. 32. 4''$	

Nun kennt man in dem Dreieck  $AJJ'$  zwey Seiten und den gebildeten Winkel

$AJ = 119,83$ und $A = 27^s 8''$	
$AJ' = 119,20$	
hieraus folgt $JJ' = 1,1343$ Met. und $AJJ' = 123^s 30^t 42''$	
und da . . . . .	$DJA = 30^s 18^t 50''$
so ist . . . . .	$DJ'J = 159^s 48^t 47''$

Durch unmittelbare Messungen fand ich  
 $CD = 3^m 8^s 12$   $DI = 1^m 48^s$   $Dg = 1^m 55^s$   
 $fJ = 0,5575$   $gS = 0,345$   $SJ = c^m 27$

Diese Data sind hinreichend um die Punkte J, S, J' wieder zu finden.

*Anm.* Die Winkel wurden nur einmal gemessen, aber alle 4 Nonien abgelesen und da ein Fehler von  $10''$  einer Aenderung von  $0^m 007$  in  $JJ'$  entspricht so können alle Bestimmungen für sehr genau angesehen werden.

#### d.) Excentricität auf der Sternwarte zu Mannheim.

Als Centrum der Mannheimer Sternwarte nahm ich den Mittelpunkt der Platte in der Rotonde an. Die Excentricität von M' auf der Brustwehre wurde unmittelbar gemessen und gleich 4<sup>m</sup>666 gefunden. Durch den im Centrum selbst aufgestellten Theodolithen wurde der Winkel zwischen M' und Oggersheim gleich 3° 0' 0" bestimmt, mehrere Messungen dieses Winkels weichen nur um 1' bis 3' von einander ab. Der Directswinkel gegen Oggersheim ist folglich 177° 0' 0"  $\overbrace{MM' = 4^{m}666}$  der Winkel  $\underbrace{OMM' = 177^{\circ} 0' 0''}$

#### Reduction auf das Centrum der Station

Nach einer vorläufigen Berechnung der Seiten der Dreiecke, wurde die Reduction der Winkel auf das Centrum der Station berechnet. Um aber die grösste Schärfe in diesen Reductionen zu erhalten, wurde die Berechnung nach den schon verbesserten Elementen zum zweitemal vorgenommen. Der Rechnung wurde die bekannte Formel  $R = \left( \frac{\sin(a+m)}{A} - \frac{\sin m}{B} \right) \cdot$  zum Grund gelegt. A und B bezeichnen die beiden Seiten welche den zu reduzierenden Winkel a bilden, m ist der Directionswinkel zwischen den zur Rechten liegenden Objecten und dem Mittelpunkt der Station, e ist die Entfernung des Theodolithen vom Mittelpunkt der Station oder die Excentricität. Bey dieser Gelegenheit wurde auch der sphärische Excess berechnet und ; desselben an jedem Winkel angebracht.

Station Dom in D' Excentricität = 3<sup>m</sup>7749

a	=	73°. 23'. 8"	HD'J	=	73°. 23'. 8" <sup>10</sup>
m	=	113. 51. 29.	R	=	1. 21,75
log DH	=	3,6937322	1/3 sph. Exc.	=	0,05
log DJ	=	4,0603900	HDJ	=	73°. 21'. 46" <sup>20</sup>

Station Dom in D'' Excentricität = 3<sup>m</sup>7050

a	=	67°. 5'. 23"	JD''M	=	67°. 5'. 22" <sup>60</sup>
m	=	136. 41. 4	R	=	0'. 54,64
log DJ	=	4,6603900	1/3 sph. Exc.	=	0,17
log DM	=	4,2732509	JDM	=	67°. 4'. 27" <sup>79</sup>

Station Dom in D Excentricität 3<sup>m</sup>7050

---

a	=	17°. 41'. 29"	OD <sup>m</sup> M	=	17°. 41'. 28"70
m	=	1.6. 41. 3	R	=	— 11,11
log DO	=	4,2961613	1/3 sph. Exc.	=	— 0,10
log DM	=	4,2733500	ODM	=	17°. 41'. 17"49

---

Station Heiligenstein in H' Excentricität 2<sup>m</sup>9859

---

a	=	71°. 49'. 21"	D'H'N	=	71°. 49'. 20"70
m	=	111. 31. 15	R	=	— 9. 31,69
log HD	=	3,6953987	1/3 sph. Excess	=	— 0,01
log HN	=	3,0066179	D'H'N	=	71. 39. 49,01

---

a	=	81. 22. 31	JH'D	=	81. 22. 31,20
m	=	483. 20. 15	R	=	— 0. 17,81
log HJ	=	4,0167726	1/3 sph. Exc.	=	— 0,05
log HD	=	3,6957331	JHD	=	81. 21. 43,31

---

a	=	31. 37. 48	MH'D	=	31. 37. 47,09
m	=	483. 20. 15	R	=	— 0. 8,17
log HM	=	4,3597766	1/3 sph. Exc.	=	— 0. 0,47
log HD	=	3,6957331	MHD	=	31. 37. 39,56

---

a	=	35. 25. 49	WH'B	=	35. 25. 49,10
m	=	165. 16. 6	R	=	— 2. 27,75
log HW	=	3,3894255	1/3 sph. Exc.	=	— 0,00
log HB	=	3,4217347	WHB	=	35. 23. 21,35

---

Station Iggelheim in J' Excentricität 1<sup>m</sup>1313

---

a	=	25°. 16'. 37"	DJ'II	=	25°. 16'. 36"80
m	=	134. 32. 10	R	=	— 0. 7,95
log JD	=	4,0603900	1/3 sph. Exc.	=	— 0,05
log JH	=	4,0167726	DJH	=	25. 16. 28,8

---

a	=	76. 31. 3"	MJ'D	=	76. 31. 2,60
m	=	159. 48. 47	R	=	— 0. 17,95
log JM	=	4,2516616	1/3 sph. Exc.	=	— 0. 0,17
log ID	=	4,0603900	MJD	=	76. 33. 44,48

---

Station Sternwarte in M' Excentricität = 4<sup>m</sup>6060

---

a	=	36°. 21'. 59"	DM'J	=	36°. 21'. 58''70
m	=	230. 41. 0	R	=	— 0. 9.45
log MD	=	4.2753500	1/3 sph. Exc.	=	— 0.17
log MJ	=	4.2516646	DMJ	=	36°. 21'. 49.38

a	=	7°. 56'. 16"	DM'H	=	7°. 56'. 16''50
m	=	259. 6. 40	R	=	— 0. 9.58
log MD	=	4.2753500	1/3 sph. Exc.	=	— 0. 0.05
log MH	=	4.3597786	BMH	=	7°. 56'. 6''87

a	=	28°. 25'. 42"	HM'J	=	28°. 25'. 42''40
m	=	230. 41. 0	R	=	+ 0. 0''43
log MH	=	4.3597786	1/3 sph. Exc.	=	— 0.17
log MJ	=	4.2516646	HMJ	=	28°. 25'. 42''36

a	=	90°. 2'. 56"	DM'O	=	90°. 2'. 56''40
m	=	177. 0. 0	R	=	— 0. 58.61
log MD	=	4.2753500	1/3 sph. Exc.	=	— 0. 0.28
log MO	=	3.7791901	DMO	=	90°. 1'. 56''51

*Anm.* Der sph. Exc. von DMO besteht aus den sph. Excessen der beiden gemessenen Winkel DMJ und JMO.

## V. A B S C H N I T T.

### Correction der Winkel und Berechnung der Dreiecknetze.

Im vorigen Abschnitt wurden alle gemessenen Winkel aufgezählt, wo es nothwendig war auf das Centrum der Station reduzirt und von dem sphärischen Excess befreit.

Wir wollen nun einen jeden Winkel unserer Dreiecke auf so vielfache Weise als möglich aus den gemessenen ableiten, die Verbesserung derselben in den drey ersten Dreiecknetzen durch welche D'H bestimmt wird, wollen wir aber nur so vornehmen, wie es ein jedes Netz ins besondere

zu erfordern scheint. Wir erhalten alsdann die Linie D'H auf 3 von einander ganz verschiedenen Wegen und erfahren durch die Differenz der drey Resultate die Genauigkeit der einzelnen Bestimmungen. Ehe wir diese Verbesserungen vornehmen, erinnere ich nur noch, dass diejenigen Winkel, welche auf eine geringere Genauigkeit Anspruch machen können, bey einer Concurrenz den übrigen nachstehen müssen.

Um das Auffinden und Zusammenstellen der Winkel zu erleichtern habe ich die Fig. 8 Taf. II entworfen, worin die eingeschriebenen Zahlen die Grade der Winkel anzeigen.

### H a u p t - D r e i e c k - N e t z.

<u>D r e i e c k D' A B</u>			corrigirt
D' Nro. 1 = 19°. 25'. 59" <sup>42</sup>	Nro. 2 = 34°. 18'. 43" <sup>61</sup>	Nro. 7 = 6°. 59'. 34" <sup>51</sup> .....	34" <sup>6</sup>
	Nro. 3 = 14. 52. 44.33	Nro. 6 = 12. 26. 24.63 .....	24.7
= 19°. 25'. 50" <sup>42</sup>	= 19°. 25'. 59" <sup>28</sup>	= 19°. 25'. 59" <sup>10</sup>	
B Nro. 31 = 77°. 0'. 37" <sup>4</sup>	Nro. 35 = 78°. 0'. 55" <sup>6</sup>		
	Nro. 31 = 1. 9. 14.0		
= 77°. 0'. 37" <sup>4</sup>	= 77°. 0'. 41" <sup>6</sup>		
A Nro. 14 = 83°. 33'. 21" <sup>7</sup>		corrigirt	
Mittel . . . . .	D' = 19°. 25'. 59" <sup>35</sup> . . . . .	59" <sup>35</sup>	
	B = 77. 0. 39.5 . . . . .	39.3	
	A = 83. 33. 21.7 . . . . .	21.4	
Summe . . . . .	180°. 0'. 0" <sup>55</sup> . . . . .	0" <sup>0</sup>	

<u>D r e i e c k N A B</u>			corrigirt
N Nro. 52 = 21°. 29'. 29" <sup>1</sup>	Nro. 55 = 13°. 22'. 26" <sup>1</sup> . . . . .	25" <sup>4</sup>	
	Nro. 51 = 8. 7. 4.5 . . . . .	3.8	
= 21°. 29'. 29" <sup>1</sup>	= 21°. 29'. 30" <sup>6</sup>		

$$\begin{array}{rcl} \text{B Nro. 33} & = & 87^{\circ}. 52'. 38''0 \quad \text{Nro. 28} = 21^{\circ}. 40'. 37''7 \\ & & \text{Nro. 32} = 66. 12. 40,75 \\ \hline & = & 87. 52. 38,0 \quad = 87. 52. 38,45 \end{array}$$

$$\text{A Nro. 19} = 70^{\circ}. 37'. 53''5$$

		<u>correctirt</u>
Mittel . . . . .	N = 21°. 29'. 29''4 . . . . .	29''2
	B = 87. 52. 38.1 . . . . .	37,7
	A = 70. 37. 53,5 . . . . .	53,1
	180. 0. 1,0 . . . . .	0,0

Dreieck D'AN			Dreieck D'BN		
	<u>correctirt</u>			<u>correctirt</u>	
D' = 12°. 26'. 21''70	— 0''7 = 21''0		D' = 6°. 59'. 34''6	+ 0''7 . . . = 35''3	
N = 13. 22. 25,4	— 0,9 = 24,5		N = 8. 7. 3,8	+ 0,9 . . . = 4,7	
A = 83. 33. 21,4	— 1,5 = 19,9		B = 77. 0. 39,3	+ 1,5 . . . = 40,8	
+ 70. 37. 53,1	— 1,5 = 51,6		+ 87. 52. 37,7	+ 1,5 . . . = 39,2	
Summa 180.	0. 4,6 — 4,6 = 0,0		Summe 179.	59. 55,4 + 4,6 . . . = 60''0	

D e f i n i t i v c o r r i g i r t e W i n k e l

bey D'	bey N.	bey A	bey B
6°. 59'. 35''3	13°. 22'. 21''5	83°. 33'. 19''9	77°. 0'. 40''8
12. 26. 24,0	8. 7. 4,7	70. 37. 51,6	87. 52. 39,2
19. 25. 59,3	21. 29. 29,2		

D r e i e c k D'NH

D' Nro. 7' = 11°. 44'. 11''6	Nro. 5 = 18°. 43'. 45''6	Nro. 2. = 34°. 18'. 43''6
	Nro. 7 = 6. 59. 34,5	Nro. 4 = 15. 34. 58,8
		18. 43. 41,8
		Nro. 7 = 6. 9. 34,5
<u>= 11°. 44'. 11''6</u>	<u>= 11°. 44'. 11''1</u>	<u>= 11°. 44'. 10''3</u>

N Nro. 54 = 96°. 35'. 59''4	Nro. 53 = 104°. 43'. 3''3
	Nro. 51 = 8. 7. 4,5
<u>= 96°. 35'. 59''4</u>	<u>= 96°. 35'. 58,8</u>

$$\text{H Nro. 59} = 71^{\circ}. 39'. 49''0$$

	<u>definitiv</u>
Mittel D' = 11. 44. 11,0 + 0''5 . . . . .	= 11°. 44'. 11''5
N = 96. 35. 59,1 — 0,1 . . . . .	= 96. 35. 59,0
H = 71. 39. 49,0 + 0,5 . . . . .	= 71. 39. 49,5
Summe 179°. 59'. 59,1 + 0,9 . . . . .	180°. 0'. 0''

# ites Prüfungs - Dreieck - Netz.

## Vorläufige Correction der Winkel bey C und A

					correctirt
C	Nro. 10 = 99°. 57'. 56''7	Nro. 9 = 66°. 22'. 54''0	Nro. 8 = 54°. 31'. 25''4	— 0''5	= 21''9
		Nro. 11 = 33. 35. 1,6	Nro. 12 = 45. 26. 32,3	— 0,5	= 31''8
	= 99°. 57'. 56''7	= 99°. 57'. 55''0	= 99°. 57'. 57,7		= 50''7
A	Nro. 14 = 83°. 33'. 21''7	Nro. 21 = 88°. 9'. 36''8	bleibt unverändert		
	Nro. 16 = 99. 0. 2,0	Nro. 15 = 91. 23. 46,5		"	"
	182°. 33'. 23,7	182°. 33'. 23,3			

## D r e i e c k B C A.

Nro. 25	= 38°. 28'. 10''2				
Nro. 34	= 1. 9. 11,0			definitiv	
B	= 37. 18. 56,2 + 0''8			= 37°. 18'. 57''0	
C wie ob.	= 54. 31. 24,9 + 0,6			= 54. 31. 25,5	
A wie ob.	= 88. 9. 36,8 + 0,7			= 88. 9. 37,5	
	179°. 59'. 57''9 + 2''1			180°. 0'. 0''0	

## D r e i e c k A C W.

W Nro. 49	= 40°. 9'. 40''2	Nro. 46	= 41°. 33'. 52''9	Nro. 47	= 91°. 25'. 31''8
		Nro. 41	= 1. 24. 12,0	Nro. 43	= 51. 15. 51,8
	= 40. 9. 40,2		40. 9. 40,9		40. 9. 40,0
				definitiv	
W Mittel	= 40. 9. 40,3 + 0''6			= 40°. 9. 40''9	
C wie oben	= 45. 26. 31,8 + 0,4			= 45. 26. 32,2	
A wie oben	= 94. 23. 46,5 + 0,4			= 94. 23. 46,9	
	179. 59. 58,6 + 1,4			180. 0. 0,0	

## D r e i e c k D' B W.

D' Nro. 2	= 34°. 18'. 43''6	Nro. 1	= 19°. 25'. 59''3	Nro. 5	= 18°. 43'. 45''6
		Nro. 3	= 14. 52. 41,3	Nro. 4	= 15. 34. 58,8
	= 34. 18. 43,6		= 34. 18. 43,6		= 34. 18. 44,4
Nro. 7	= 6°. 59'. 34''5				
Nro. 7	= 41. 44. 41,6				
Nro. 4	= 15. 34. 58,8				
	= 34. 18. 44,9				



$$\begin{array}{rcl} \text{B Nro. 55} & = 78^{\circ}. 9'. 55''6 & \text{Nro. 31} = 77^{\circ}. 0'. 37''4 \\ & & \text{Nro. 34} = 1. 9. 14,0 \\ \hline & = 78. 9. 55,6 & = 78. 9. 51,4 \end{array}$$

$$\begin{array}{rcl} \text{W Nro. 43} & = 67^{\circ}. 31'. 25''1 & \text{Nro. 45} = 66^{\circ}. 7'. 12''2 \\ & & \text{Nro. 41} = 1. 24. 12,0 \\ \hline & = 67. 31. 25,1 & = 67. 31. 24,2 \end{array}$$

$$\begin{array}{rcl} \text{Mittel D'} & = 34^{\circ}. 18'. 43''8 - 0''4 & \text{corrigirt} \\ & & = 43''4 \\ \text{B} & = 78. 9. 54,2 - 1,1 & = 52,9 \\ \text{W} & = 67. 31. 24,8 - 1,1 & = 23,7 \\ \hline & 480. 0. 2,6 - 2,6 & = 0,0 \end{array}$$

D r e i e c k H B W

$$\text{H Nro. 57} = 35^{\circ}. 23'. 21''35$$

$$\begin{array}{rcl} \text{B Nro. 29} & = 65. 2. 55,6 & \text{Nro. 32} = 66^{\circ}. 12'. 40''7 \\ & & \text{Nro. 34} = 1. 9. 11,0 \\ \hline & 65. 2. 55,6 & = 65. 2. 56,7 \end{array}$$

$$\text{W Nro. 48} = 79^{\circ}. 33'. 40''7$$

$$\begin{array}{rcl} \text{Mittel H} & = 35^{\circ}. 23'. 21''35 + 0''65 & \text{corrigirt} \\ & & = 22''0 \\ \text{B} & = 65. 2. 56,0 + 1,0 & = 57,0 \\ \text{W} & = 79. 33. 40,7 + 0,3 & = 41,0 \\ \hline & 179. 59. 58,05 + 1,95 & = 0,0 \end{array}$$

D r e i e c k D' B H

$$\begin{array}{rcl} \text{D' Nro. 5} & = 18^{\circ}. 43'. 45''6 & \text{H Nro. 59} = 71^{\circ}. 39'. 49''0 \\ & & \text{Nro. 56} = 53. 36. 26,0 \\ \text{B} & = 78^{\circ}. 9'. 52''9 & \\ \hline & & + 65. 2. 57,0 \end{array}$$

$$\text{D'} = 18. 43. 45,6 \quad \text{H} = 18. 3. 23,0 \quad \text{B} =$$

$$\begin{array}{rcl} & & \text{corrigirt} \\ \text{D'} & = 18. 43. 45,6 + 0''4 & = 46''0 \\ \text{H} & = 18. 3. 23,0 + 0,5 & = 23,5 \\ \text{B} & = 78. 9. 52,9 + 0,3 & = 53,2 \\ & + 65. 2. 57,0 + 0,3 & = 57,3 \\ \hline \text{Summe} & 179. 59. 58,5 + 1,5 & = 0,0 \end{array}$$

**Dreieck D'BW definitiv**

D' = 34°. 18'. 43",4  
B = 78. 9. 53,2  
W = 67. 31. 25,4

**Dreieck H'BW definitiv**

H = 35°. 23'. 22",0  
B = 65. 2. 57,3  
W = 79. 33. 40,7

**2tes Prüfungs-Dreieck-Netz.**

**Vorläufige Correction der Winkel bey E**

E Nro. 39 = 105°. 55'. 16",6	Nro. 38 = 67°. 44'. 24",2
	Nro. 30 = 38. 10. 52,1
<u>          = 105. 55. 16,6</u>	<u>          = 105. 55. 16,3</u>

**Dreieck BAE**

B Nro. 24 = 24°. 13'. 6",0	Nro. 26 = 62°. 41'. 17",0
Nro. 34 = 1. 9. 14,0	Nro. 25 = 38. 28. 10,2
	24. 13. 6,8
	<u>Nro. 34 = 1. 9. 14,0</u>
<u>          = 25. 22. 20,0</u>	<u>          = 25. 22. 20,8</u>

A Nro. 17 = 116°. 26'. 47",7

E Nro. 36 = 38°. 10'. 52",1	Nro. 37 = 50°. 55'. 48",0	Nro. 39 = 105°. 55'. 16",6
	Nro. 40 = 12. 44. 57,0	Nro. 38 = 67. 44. 24,2
<u>          = 38. 10. 52,1</u>	<u>          = 38. 10. 51,0</u>	<u>          = 38. 10. 52,4</u>

**definitiv**

Mittel B = 25°. 22'. 20",3 + 0",1	... .. = 25°. 22'. 20",4
A = 116. 26. 47,7 + 0,1	... .. = 116. 26. 47,8
E = 38. 10. 51,7 + 0,1	... .. = 38. 10. 51,8
<u>          = 179. 59. 59,7 + 0,3</u>	<u>          = 180. 0. 0,0</u>

**Dreieck EAW**

A Nro. 18 = 60°. 59'. 46",2

E Nro. 38 = 67°. 44'. 24",2	Nro. 39 = 105°. 55'. 16",6
	Nro. 36 = 38. 10. 52,1
<u>          = 67. 44. 24,2</u>	<u>          = 67. 44. 24,5</u>

W Nro. 43 = 51°. 15'. 51",8	Nro. 42 = 49°. 51'. 40",3	Nro. 47 = 91°. 25'. 31",8
	Nro. 41 = 1. 24'. 12",0	Nro. 49 = 40. 9. 40,2
<u>          = 51. 15. 51,8</u>	<u>          = 51. 15. 52,3</u>	<u>          = 51. 15. 51,6</u>

		definitiv	
Mittel A	= 60°. 59'. 46''2 — 0''8	. . . .	60°. 59'. 45''1
E	= 67. 41. 24,3 — 0,8	. . . .	67. 41. 23,5
W	= 51. 15. 51,9 — 0,8	. . . .	51. 15. 51,1
	180. 0. 2,4 — 2,1	. . . .	180. 0. 0,0

Die zwey letzten Dreiecke dieses Netzes D'WB und HWB sind dieselben wie in den Iten Prüfungs-Netze.

Die Winkel um A herum wurden definitiv festgesetzt auf

88°. 09'. 37''5
91. 23. 40,9
60. 59. 45,4
116. 26. 47,8
Summe = 359. 59. 57,6

Die Summe ist um 2''4 zu klein, welches daher rührt, dass wir die Winkel in den beiden Prüfungs-Netzen unabhängig von einander verbessert haben.

#### D r e i e c k D H J

	gemessen	definitiv
D =	73°. 21'. 46''3 + 0''7	73°. 21'. 47''0
H =	81. 21. 43,3 + 0,7	81. 21. 44,0
J =	25. 16. 28,8 + 0,2	25. 16. 29,0
	179. 59. 58,4 + 1,6	180. 0. 0,0

#### D r e i e c k D J M

	gemessen	definitiv
D =	67°. 4'. 27''79 — 0''59	67°. 4'. 27''2
J =	76. 33. 41,48 — 0,68	76. 33. 43,8
M =	36. 21. 49,38 — 0,38	36. 21. 49,0
	180. 0. 1,65 — 1,65	180. 0. 0,0

#### P r ü f u n g s - D r e i e c k H D M

H =	31°. 37'. 39''56
M =	7. 56. 6,87
D =	73. 21. 46,30
	+ 67. 4. 27,79
Summe	180. 0. 0,52

D r e i e c k D M O

Die Seiten und Winkel dieses Dreiecks sind nach Lämmle

Basis DO = 19795,289	M = 90°. 1'. 55 <sup>7</sup> / <sub>3</sub>
DM = 18856,09	O = 72°. 16'. 47 <sup>6</sup> / <sub>6</sub>
OM = 6014,50	D = 17°. 41'. 17 <sup>1</sup> / <sub>1</sub>

Für M fand ich . . . . . 90°. 1'. 56<sup>7</sup>/<sub>3</sub>1  
für D . . . . . 17°. 41'. 17<sup>1</sup>/<sub>49</sub>

Bey künftigen Berechnungen werde ich Lämmle's Winkel zum Grund legen, weil ich den 3ten Winkel O nicht selbst gemessen habe.

Nach den so eben vorgenommenen Verbesserungen wird man zugeben, dass höchst wahrscheinlich

- 1.) die definitiv bestimmten Winkel BD'A, BD'W, BNA und BHW, welche auf einer grossen Anzahl von Beobachtungen beruhen, so wie die Winkel der zwey grössten Dreiecke DHJ und DJM weniger als 1 Sekunde
- 2.) dass die übrigen Winkel nicht mehr als 2 Sekunden fehlerhaft sind.

Ich glaube die Correction der Winkel auf die natürlichste Weise vorgenommen zu haben, sollte jedoch Jemand diese Correction anders vorzunehmen wünschen, so benütze er die im 7ten Abschnitt folgende Tabelle, welche für eine Aenderung von einer Sekunde in irgend einem Winkel unserer Dreiecke die entsprechende Aenderung der Seiten gibt. Man wird aber finden, dass, wenn man nicht die Grenzen der Wahrscheinlichkeit überschreitet, selbst die grössten Linien unseres Netzes in keinem Falle bedeutende Aenderungen erleiden.

Unter meinen gemessenen Winkeln habe ich einige sehr kleine angeführt. Um dem Vorwurf, den man mir in dieser Hinsicht machen könnte, zu begegnen, muss ich bemerken, dass diese kleinen Winkel blos zur Bildung und Prüfung grösserer gedient haben und dass nur einer derselben zu den Hauptwinkeln unserer Dreiecke gehört, nämlich der Winkel MD'H

von  $11^{\circ} 44' 11''$ . Ein Fehler von  $1''$  in diesem Winkel hat aber wie wir später sehen werden einen so äusserst geringen Einfluss auf die Seiten des gleichnamigen Dreiecks, dass aller Zweifel in Beziehung auf die Zulässigkeit dieses Winkels beseitigt wird. Der kleinste Winkel nach diesem ist der Winkel  $AD'B$  von  $19^{\circ} 25' 59''$ . Winkel von  $18$  bis  $25^{\circ}$  kommen aber nicht selten bey grössten Triangulationen vor, diess beweist der 4te Band der Base du Système metrique, wo in den 16 Dreiecken der bis zur Insel Formentera erweiterten französischen Gradmessung 7 Winkel unter  $22^{\circ}$  Grad sind. Uebrigens möchte ich dem Grundsatz dass man kleine Winkel durchaus vermeiden müsse, nicht unbedingt huldigen. Die Theorie hat denselben aufgestellt, weil in Dreiecken mit sehr spitzen und stumpfen Winkeln der Einfluss eines Fehlers in den Winkeln auf die Seiten weit grösser ist als in gleichseitigen Dreiecken. Ich werde aber im 7ten Abschnitt durch dieselbe Theorie zeigen, dass in besondern Fällen die Entfernung zweyer Punkte durch zwey lange gleichschenkelige Dreiecke ebenso zuverlässig erhalten werden kann als durch 10 gleichseitige. Die Lenoir'schen Repetitionskreise scheinen mir nicht wenig zur allgemeinen Annahme jenes Grundsatzes beygetragen zu haben, weil die Construction dieser Instrumente eine Reduction auf den Horizont nothwendig macht, welche unter übrigens gleichen Umständen bey kleinen Winkeln am grössten wird, und weil in diesem Falle wegen der schiefen Lage des Instrumentes nicht so genau pointirt werden kann, als wenn das vertikale Signal von dem Fadenkreuz vertikal durchschnitten wird. Diese Nachtheile fallen aber bey den Münchner Repetitions-Theodoliten, welche den Winkel im Horizont unmittelbar geben, durchaus weg.

Noch muss ich eines meiner Hülfsdreiecke erwähnen, in welchem zwey sehr kleine Winkel vorkommen, nämlich des Dreiecks  $BAW$ . Auf dieses Dreieck kann der obige Grundsatz offenbar nicht angewendet werden, eben so wenig als auf das Dreieck  $NBD$ , weil in diesen Dreiecken zwei Seiten nebst dem gebildeten Winkel gegeben sind und in diesem

Fall die dritte Seite um so zuverlässiger gefunden wird, je mehr der gebildete Winkel zwey Rechten sich nähert.

# Berechnung der Dreiecke

Dreieck	Winkel	log. Sin des Winkels	Differ. ür ( $''$ )	geg. naber liegende Seiten in Meter	log. Sin der Seiten
ABD'	D' = 19° 25' 50",3	9,5230614	5,97	AB = 859 <sup>m</sup> ,4420	2,9312166
	B = 77 0 40,3	9,9874438	0,48	AD' = 2517,091	3,4008993
	A = 83 33 19,9	9,9972171	0,21	BD' = 2366,861	3,4094023
ABN	N = 21 29 29,2	9,5636107	5,31	AB = 859,4420	2,9312166
	B = 87 52 39,2	9,9997019	0,08	AN = 2311,270	3,3700078
	A = 70 37 51,6	9,9719909	0,71	BN = 2213,109	3,3450628
D'BN	N = 8 7 4,7	9,9956262		D'B = 2566,861	.....
	D' = 6 59 35,3	9,9997571		NB = 2213,109	.....
	B = 161 53 29,0	.....		D'N = 4738,697	.....
D'NH	H = 71 39 49,5	9,9773700	0,79	D'N = 4738,697	3,6756590
	N = 96 35 59,0	9,9971121	0,25	D'H = 4959,081	3,6954040
	D' = 41 44 11,5	9,3083736	10,13	NH = 1015,461	3,0066046
ABC	C = 51 31 25,5	9,9108113	1,50	AB = 859,4420	2,9312166
	B = 37 18 57,0	9,7826219	2,77	AC = 639,7703	2,8060241
	A = 88 09 37,5	9,9997761	0,07	BC = 1051,820	3,0231783
ACW	W = 40 9 40,9	9,8095209	2,49	AC = 639,7703	2,8060241
	C = 45 26 32,2	9,8528116	2,07	AW = 706,8297	2,8493148
	A = 94 23 46,9	9,9987203	0,16	CW = 989,0649	2,9952253
BAW	W = 1 24 10,7	9,0098689	...	AB = 859,4420	.....
	B = 1 9 13,7	9,9999120	...	AW = 706,8297	.....
	A = 177 26 35,6	.....	...	BW = 1565,886	.....

Dreieck	Winkel	log. Sin des Winkels	Differ. für 0 <sup>th</sup> 1	gegenüber liegende Seite im Meter	logarithm der Seite
BWD	D' = 31° 18' 43 <sup>th</sup> 1	9,7519179	3,69	BV = 1565 <sup>m</sup> 886	3,1917601
	W = 67 31 23,4	9,9936884	0,87	BD' = 2565,819	3,4093003
	B = 78 9 53,2	9,9990681	0,14	WD' = 2718,818	3,4343832
BWH	H = 35 23 22,9	9,7627768	2,96	BV = 1565 <sup>m</sup> 886	3,1917601
	B = 65 2 57,3	9,9374190	0,98	WH = 2151,506	3,33891329
	W = 79 33 49,7	9,9927320	0,39	BH = 2659,104	3,4247353
D'WH	H = 13 3 21,0	9,9753665	...	D'B = 2566,849	...
	D = 13 43 43,5	9,9763711	...	BH = 2659,104	...
	B = 143 12 59,5	...	...	D'W = 4959,068	...
ABE	E = 38 19 51,8	9,7919928	2,68	AB = 859,4429	2,92916
	B = 25 22 20,1	9,6319197	4,11	AE = 595,7630	2,7750735
	A = 116 26 47,8	9,9519927	1,05	BE = 1244,848	3,0951165
ALW	W = 51 15 51,1	9,8921167	1,69	AE = 595,7630	2,7750735
	E = 67 41 23,5	9,9603610	0,87	AW = 706,8393	2,843208
	A = 60 59 45,1	9,9118922	1,17	EW = 667,9730	2,8247590
BAW	W = 1 24 11,9	...	...	AB = 859,4429	...
	B = 1 9 14,8	...	...	AW = 706,8393	...
	A = 177 26 33,2	...	...	BW = ...	...

AW ist in dem 1ten Prüfungsnetz . . . . . = 706<sup>m</sup>8,97  
in dem 1ten . . . . . = 706,8393

Differenz . . . . . = 0,0096

Um diese Differenz wird nun auch BW in dem 1ten Prüfungsnetz grösser, weil der Winkel BAW nahe 180° ist.

BW war in dem 1ten Prüfungsnetz . . . . . 1565<sup>m</sup>886

Differenz . . . . . 0,0096

BW ist also in dem 1ten Prüfungsnetz . . . . . 1565,8956

Da die Winkel der zwey letzten Dreiecke in beiden Prüfungsnetzen dieselben sind, so sind diese Dreiecke in beiden Prüfungsnetzen einander ähnlich, und alle ent-

sprechenden Linien wachsen in gleichem Verhältniss; wir können daher aus dem Wachstum der Linie BW das der Linie D'H ableiten, indem wir das erstere mit dem Exponent  $\frac{D'H}{BW}$  multiplizieren.

$$\text{Es ist aber } \frac{D'H}{BW} = \frac{4959,068}{1565,896} = 3,166$$

folglich ist das Wachstum von D'H  $= 3,166 \times 0,0096 = 0^m 0304$

D'H war nach dem Iten Prüfungsnetz . . . . .  $\frac{4959,068}{1565,896}$

D'H ist also nach dem Iten Prüfungsnetz . . . . .  $\frac{4959,0984}{1565,896}$

### W i e d e r h o l u n g

D'H nach dem Hauptnetz . . . (1) . . . . .  $= 4959^m 084 = 4959^m 084$

D'H nach dem Iten Prüfungsnetz (2) . . . . .  $= 4959,068$

D'H nach dem Iten Prüfungsnetz (3) . . . . .  $= 4959,098$

Mittel aus den beiden Prüfungsnetzen . . . . .  $= \frac{4959,083}{2}$

Differenz . . . . .  $= 0,001$

Mittel aus (1) und (2 et 3) . . . . .  $= 4959,0835$

Das Mittel aus den Bestimmungen der Linie D'H durch die beiden Prüfungsnetze differirt also von der Bestimmung durch das Hauptnetz, welches auch nicht einzigen Winkel mit den erstern gemein hat, um  $0^m 001$ , das ist um einen Millimeter oder ohngefähr um eine halbe Linie.

Die Differenzen der einzelnen Bestimmungen vom Mittel sind 1; Centimeter oder ohngefähr einen halben Zoll. Wer die Vollkommenheit der Münchner Repetitionstheodoliten nicht kennt, muss eine solche Genauigkeit für unerreichbar halten. Wir werden aber im folgenden Abschnitt sehen, dass auch hier diese Uebereinstimmung nicht ein bloßes Spiel des Zufalls, sondern eine notwendige Folge der Vollkommenheit ist, welche jene Instrumenten auszeichnet.

Die Linie D'H, deren Länge wir so eben gefunden haben ist die Entfernung des Kreuzes auf dem Heiligensteiner Kirchthurne von dem Punkte D' welcher in der südwestlichen Oeffnung des nördlichen Demthurns den den Standort des Theodolithen bezeichnet. Diese Linie müssen wir auf DH reduzieren, ehe wir in der Berechnung der Dreiecke fortfahren können.



D'II fig 13 bildet mit der Excentricität D'D einen Winkel von  $187^{\circ} 14' 37''$ ,  
 HD' ist  $= 4959^m 0835$  D'D  $= 3^m 7748$ , hieraus folgt Winkel D  $= 7^{\circ} 14' 17''$  Winkel  
 $H = 0^{\circ} 0' 20''$   
 Nun ist  $HD = Hq + qD = HD' \cos H + D'D \cos D = 4959,0835 + 3,7447$   
 also HD  $= 4962,8282$

Fortsetzung der Berechnung der Dreiecke.

Drei- eck	Winkel	log. Sin des Winkels	Differ. für 0"1	gegenüber liegende Seite im Meter	logarithm der Seite
HDJ	J $= 25^{\circ} 16' 29'' 0$	9,6303861	4,46	HD $= 4962^m 8282$	3,6957294
	D $= 73 21 47,0$	9,9814281	0,63	HJ $= 11137 ,082$	4,0467714
	H $= 81 21 44,0$	9,9950459	0,32	DJ $= 11491 ,829$	4,0603892
DJM	M $= 36 21 40,0$	9,7729870	2,86	DJ $= 11491 ,829$	4,0603892
	D $= 67 4 27,2$	9,9642614	0,89	JM $= 17851 ,169$	4,2516666
	J $= 76 33 43,8$	9,9879444	0,50	DM $= 18851 ,526$	4,2753466
HDM	M $= 7 56 6,46$	9,9958217	...	DH $= 4962 ,8282$	...
	H $= 31 37 39,34$	9,9301716	...	DM $= 18851 ,526$	...
	D $= 140 26 11,2$	.....	...	HM $= 22896 ,749$	.....
DOM	O $= 72 16 47,6$	9,9788899	0,67	DM $= 18851 ,526$	4,2753466
	M $= 90 1 55,3$	10,0000000	0,00	DO $= 19790 ,495$	4,2961567
	D $= 17 41 17,1$	9,1826377	6,60	MO $= 6013 ,046$	3,7790944

VII. A B S C H N I T T.

Wahrscheinlicher Fehler der Seiten  
des Dreiecknetzes.

Um die Wirkung zu erfahren, welche die möglichen Fehler der Tri-  
 angulation in den Hauptlinien unseres Dreiecknetzes hervorbringen können,  
 wollen wir den Einfluss eines Fehlers von einer Sekunde in jedem Winkel  
 einzeln bestimmen.

Wenn in einem Dreieck eine Seite unverändert bleibt, die 3 Winkel aber sich ein wenig ändern, so erleiden die zwey andern Seiten des Dreiecks ebenfalls kleine Aenderungen. Um diese Aenderungen zu erhalten bestimmt man erstlich die Veränderung der Seiten, welche erfolgt, wenn der eine Winkel sich ändert, der zweite aber unverändert bleibt, und nachher die Veränderung welche erfolgt wenn der 2te Winkel sich ändert der erste aber unterdessen unverändert bleibt. Die Summe dieser beiden Veränderungen ist der Veränderung gleich welche erfolgt wenn die beiden Winkel sich zu gleicher Zeit ändern. Auf die Aenderung des dritten Winkels darf keine Rücksicht genommen werden, weil dieselbe eine nothwendige Folge der Veränderungen der beiden andern Winkel ist.

- 1.) Wenn in dem Dreieck ABD' fig. 9 der Winkel A unverändert bleibt und D' um  $1''$  kleiner wird, so wird B um  $1''$  grösser, D' rückt nach D'' und D'D'' sind die hiedurch entstehenden Veränderungen in AD' und ND', wir wollen diese Veränderungen durch  $d(AD')$  und  $d(ND')$  bezeichnen

$$\text{Nun ist } D'D'' = \frac{BD'}{\sin D'} \sin 1'' \text{ und } D'D'' = D'D' \cos \varphi = \frac{BD'}{\sin D'} \sin 1'' \cos \varphi$$

$$\text{also } \dots \dots \dots d(ND') \dots \dots \dots = \frac{BD' \sin 1'' \cos \varphi}{\sin D'}$$

der Werth von  $d(ND')$  erhält das Zeichen — weil ND' abnimmt, wenn D' zunimmt.

- 2.) Bleibt D' ungeändert während A um  $1''$  grösser wird (siehe fig. 10) so ist D'' der Einfluss auf ND'. Nun ist  $D'D'' = \frac{BD' \sin 1''}{\sin D'D''}$  und, weil die Punkte ABD''

auf dem Umfang eines Kreises liegen,  $B'D''D' = BAD' = A$ , also  $D'D'' = \frac{BD' \sin 1''}{\sin A}$

$$\text{ferner ist } D'D'' = D'D' \cos ND'D'' \text{ und } ND'D'' = AD'D'' + AD'N \\ = AB'D'' + \varphi = ABD' + \varphi = B + \varphi,$$

$$\text{folglich } D'D'' \text{ oder } d(ND') = - \frac{BD' \sin 1'' \cos (B + \varphi)}{\sin A}$$

Eben so ist im Dreieck ABN der Einfluss einer Aenderung von  $1''$  in den Winkeln N und A auf die Linie ND' für N gleich  $d(ND') = - \frac{BN \sin 1'' \cos \varphi}{\sin N}$

$$\text{für A gleich } d(ND') = - \frac{BN \sin 1'' \cos (B + \varphi)}{\sin A}$$

Um den Einfluss auf D'H zu erhalten, darf man diese Ausdrücke nur mit dem Exponent  $\frac{D'H}{D'N}$  multiplizieren.

- 3.) Wachst in dem Dreieck D'HI fig. 11 der Winkel D' um  $1''$  während N un-  
ändert bleibt, so wird

$$d(D'HI) = H'J' = \frac{H'J'}{\tan H} \dots \dots \dots = + \frac{D'HI \sin 1''}{\tan H}$$

- 4.) wird N um  $1''$  grösser so ist

$$d(D'HI) = HIH' \dots \dots \dots = + \frac{HIH' \sin 1''}{\sin H}$$

Eben so ist im Dreieck ABC

$$\text{wenn B um } 1'' \text{ grösser wird } d(AC) = Cc' \dots \dots \dots = + \frac{BC \sin 1''}{\sin C}$$

$$\text{wenn A um } 1'' \text{ grösser wird } d(AC) = \gamma''c'' \dots \dots \dots = + \frac{AC \sin 1''}{\tan C}$$

Die hierdurch in AW und BW entstehenden Aenderungen sind

$$d(BW) \dots \dots \dots = + \frac{AW}{AC} \cdot \frac{BC \sin 1''}{\sin C}$$

$$d(BW) \dots \dots \dots = + \frac{AW \sin 1''}{\tan C}$$

Desgleichen ist im Dreieck ACW die Wirkung einer Aenderung

$$\text{von C auf AW oder BW} = d(BW) \dots \dots \dots = + \frac{CW \sin 1''}{\sin W}$$

$$\text{von A} \dots \dots \dots d(BW) \dots \dots \dots = + \frac{AW \sin 1''}{\tan W}$$

In den Dreiecken BAE und AEW findet man ähnliche Ausdrücke

- 5.) In dem Dreieck DIJ erhält man für eine Aenderung von  $1''$

$$\text{in J} \quad d(DJ) = - \frac{DJ \sin 1''}{\tan J} \quad d(DM) = - \frac{DM \sin 1''}{\tan J}$$

$$\text{in H} \quad d(DJ) = + \frac{DJ \sin 1''}{\tan H} \quad d(DM) = + \frac{DM \sin 1''}{\tan H}$$

In dem letzten Dreieck DJM ist für ein

Wachsthum von  $1''$  in M

in J

$$d(DM) = - \frac{DM \sin 1''}{\tan M}$$

$$d(DM) = + \frac{DM \sin 1''}{\tan J}$$

Diese Ausdrücke nebst ihren numerischen Werthen sind in folgender  
Tabelle zusammen gestellt.

Dreieck	Der Einfluss eines Wachstums von 1''			E i n f l u s s a u f		
	in dem W.	auf die Seite	ist gleich	BW	D'H	DM
ABD'	D'	D'H	$\frac{D'H}{D'N} \cdot \frac{BD'}{\sin D'} \cdot \sin 1'' \cos \varphi$	...	- 0 <sup>m</sup> 03832	- 0 <sup>m</sup> 14530
	A	D'H	$\frac{D'H}{D'N} \cdot \frac{BD'}{\sin A} \cdot \sin 1'' \cos (B+\varphi)$	...	- 0,00012	- 0,00046
ABN	N	D'H	$\frac{D'H}{D'N} \cdot \frac{BN}{\sin N} \cdot \sin 1'' \cos \psi$	...	- 0,02983	- 0,11530
	A	D'H	$\frac{D'H}{D'N} \cdot \frac{BN}{\sin A} \cdot \sin 1'' \cos (B+\psi)$	...	+ 0,00233	+ 0,00887
D'NH	D'	D'H	$+\frac{D'H}{\tan g H} \cdot \sin 1''$	...	+ 0,00790	+ 0,03002
	N	D'H	$+\frac{NH}{\sin H} \cdot \sin 1''$	...	+ 0,00519	+ 0,01970
ABC	B	AW	$+\frac{AW}{AC} \cdot \frac{BC}{\sin C} \cdot \sin 1''$	+ 0 <sup>m</sup> 006938	+ 0,02192	...
	A	AW	$+\frac{AW}{\tan g C} \cdot \sin 1''$	+ 0,002443	+ 0,00774	...
ACW	C	AW	$+\frac{AW}{\sin W} \cdot \sin 1''$	+ 0,007436	+ 0,02355	...
	A	AW	$+\frac{AW}{\tan g W} \cdot \sin 1''$	+ 0,004060	+ 0,01286	...
ABE	B	AW	$+\frac{AW}{AE} \cdot \frac{BE}{\sin E} \cdot \sin 1''$	+ 0,011580	+ 0,03669	...
	A	AW	$+\frac{AW}{\tan g E} \cdot \sin 1''$	+ 0,004358	+ 0,01380	...
AEW	E	AW	$+\frac{EW}{\sin W} \cdot \sin 1''$	+ 0,004152	+ 0,01315	...
	A	AW	$+\frac{AW}{\tan g W} \cdot \sin 1''$	+ 0,002740	+ 0,00871	...
BWD'	D'	D'H	$\frac{BD}{\sin D'} \cdot \sin 1'' \cos p$	...	- 0,02127	...
	W	D'H	$\frac{BD}{\sin W} \cdot \sin 1'' \cos (B+p)$	...	+ 0,00061	...
BWH	H	D'H	$\frac{BH}{\sin H} \cdot \sin 1'' \cos q$	...	- 0,02125	...
	W	D'H	$\frac{BH}{\sin W} \cdot \sin 1'' \cos (B+q)$	...	- 0,00474	...

Dreieck	Der Einfluss eines Wachstums von 1"			E i n f l u s s a u f		
	in dem W.	auf die Seite	ist gleich	BW	D.H.	DM
HDJ	J	DM	$-\frac{DM}{\tan J} \cdot \sin 1''$	• • • •	• • • •	$- 0^m 19254$
	II	DM	$+\frac{DM}{\tan II} \cdot \sin 1''$	• • • •	• • • •	$+ 0,01388$
DJM	M	DM	$-\frac{DM}{\tan M} \cdot \sin 1''$	• • • •	• • • •	$- 0,12411$
	J	DM	$+\frac{DM}{\tan J} \cdot \sin 1''$	• • • •	• • • •	$+ 0,02163$

Um die Grenze bestimmen zu können, innerhalb welcher unsere berechneten Linien richtig sind, muss die Grenze der Fehler der einzelnen Winkel bekannt seyn. Diese Grenze haben wir unten angegeben. In mehreren Winkeln ist, wie wir gesehen haben, das Maximum des wahrscheinlichen Fehlers 2" in andern 1" in einigen scheint selbst nur eine halbe Sekunde Fehler zulässig zu seyn. Da die algebraische Summe der Aenderungen der 3 Winkel eines Dreiecks = 0 seyn muss, so ist die algebraische Summe der Aenderungen von zwey Winkeln gleich der Aenderung des 3ten Winkels negativ genommen. Wenn man daher zwey Winkel in einem Dreieck ändert, so darf die algebraische Summe dieser Aenderungen die Grenze des wahrscheinlichen Fehlers des 3ten Winkels nicht übersteigen. Wenn z. B. diese Grenze gleich 2" ist, so darf man nicht einen jeden der beiden andern Winkel um 2" grösser annehmen, weil diese Annahme eine Aenderung von - 4" im 3ten Winkel zur Folge hätte. Die grösste Aenderung der Seiten wird entstehen, wenn man denjenigen Winkel, welcher den grössten Einfluss hat, um das Maximum seines wahrscheinlichen Fehlers sich ändern lässt, und den zweiten Winkel noch um so viel als der 3te es zulässt.

Nach diesen Betrachtungen ist es nun leicht, mit Hülfe der vorher-

gehenden Tabelle, die Grenze des wahrscheinlichen Fehlers der Linien D'H und DM zu bestimmen.

Grenze des wahrscheinlichen Fehlers von D'H											
nach dem Hauptnetz				nach dem 1ten Prüfungsnetz				nach dem 2ten Prüf. Netz			
Drei- eck	Winkel	Ände- rung	Einfluss auf D'H	Drei- eck	Winkel	Ände- rung	Einfluss auf D'H	Drei- eck	Winkel	Ände- rung	Einfluss auf D'H
ABD	D	- 0',5	+ 0 <sup>m</sup> 01910	ABC	B	+ 2',0	+ 0 <sup>m</sup> 01381	ABE	B	+ 2',0	+ 0 <sup>m</sup> 07338
	A	- 1,5	+ 0,00018		A	+ 0,0	+ 0,00000		A	+ 0,0	+ 0,00000
ABN	N	- 0,5	+ 0,01491	ACW	C	+ 2,0	+ 0,01710	AEW	E	+ 2,0	+ 0,02630
	A	+ 2,0	+ 0,00466		A	+ 0,0	+ 0,00000		A	+ 0,0	+ 0,00000
D'NH	D	+ 2,0	+ 0,01589	BWD	D	- 0,5	+ 0,01963	BWD	D	- 0,5	+ 0,01063
	N	+ 0,0	+ 0,00000		W	+ 2,0	+ 0,00161		W	+ 2,0	+ 0,00161
				BWH	H	- 0,5	+ 0,01062	BWH	H	- 0,5	+ 0,01062
					W	- 1,5	+ 0,00269		W	- 1,5	+ 0,00269
Summe . .			+ 0,05471	Summe + 0,11610				Summe + 0,12514			

**Grenze des wahrscheinlichen Fehlers von DJ und DM**  
herrührend von den Fehlern der Winkel der Dreiecke DHJ und DJM

Dreieck	Winkel	Änderung	Einfluss auf DJ	Einfluss auf DM
HDJ	J	- 0'',5	+ 0 <sup>m</sup> 05000	+ 0 <sup>m</sup> 09677
	H	+ 1,0	+ 0,00846	+ 0,01388
DJM	M	- 0,5		+ 0,00205
	J	+ 1,0		+ 0,02183
Summe . . . . .			+ 0,06736	+ 0,10153

Nimmt man an, dass ein Drittel der Fehler im entgegengesetzten Sinne wirkt, so werden sich die berechneten Maxima auf den dritten Theil reduzieren und der berechnete wahrscheinliche Fehler von D'H wird nach dem Hauptnetz . . . . . = 0<sup>m</sup>0824 = ; Zoll  
nach dem 1ten Prüfungsnetz . . . . . = 0,03880 = 1; Zoll  
nach dem 2ten Prüfungsnetz . . . . . = 0,04171 = 1; Zoll

Die Differenzen der oben pag. 68 gefundenen Resultate von ihrem Mittel sind

für das Hauptnetz . . . . .	= + 0 <sup>m</sup> 00550	= $\frac{1}{2}$ Linie
für das 1te Prüfungsnetz . . . . .	= - 0,01550	= $\frac{1}{2}$ Zoll
für das 2te Prüfungsnetz . . . . .	= + 0,01450	= $\frac{1}{2}$ Zoll

Die berechneten wahrscheinlichen Fehler sind fast 3mal so gross als die Differenzen welche sich aus den wirklichen Messungen ergeben; es ist daher wahrscheinlich, dass entweder die einzelnen Fehler das angenommene Maximum nicht erreicht haben, oder dass eine grössere Compensation Statt gefunden hat, oder dass Beides zugleich der Fall war.

Die geringe Grösse der oben berechneten wahrscheinlichen Fehler beweist, dass die Linie D'H, besonders durch das Hauptnetz mit grosser Zuverlässigkeit bestimmt werden konnte. Die Harmonie der einzelnen Messungen beweist dass diese Linie wirklich äusserst genau bestimmt ist. Dem ohngeachtet wollen wir den wahrscheinlichen Fehler des Mittels aus den 3 Resultaten auf 0<sup>m</sup>01 setzen.

Der Einfluss dieses Fehlers auf DJ ist = 0<sup>m</sup>02316 auf DM = 0<sup>m</sup>03800 das Maximum des Fehlers der Triangulation in den beiden letzten Dreiecken DHJ und DJM ist wie wir oben gefunden haben für DJ = 0<sup>m</sup>06746 für DM = 0<sup>m</sup>19453 setzen wir den letzten wegen wahrscheinlicher Compensation auf die Hälfte . . . . . = 0,09726 so wird

A.) der ganze Fehler der Triangulation . . . . . für DJ = 0<sup>m</sup>09062 für DM = 0<sup>m</sup>13526

Früher haben wir gesehen dass die zwey Messungen der Basis nur 0<sup>m</sup>001791 von einander und von ihrem Mittel nur 0<sup>m</sup>000895 differirten, und dass, nach der Berechnung des wahrscheinlichen Fehlers diese Dif-

ferenzen nicht viel grösser hätten ausfallen können. Setzt man aber dennoch den Fehler der Basis auf das Doppelte nämlich auf  $0^m002$  so wird

B.) der aus dem Fehler der Basis entspringende Einfluss auf  
 $HD' 0^m01154$ , auf  $DJ \dots = 0^m02674$ , auf  $DM \dots 0^m04386$

Bisher haben wir die aus Nro. 10, 11 und 12 pag. 38 entspringende Ungewissheit ausser Acht gelassen, wir wollen dieselbe hier nachtragen.

- |  |               |
|--|---------------|
| a.) Die Ungewissheit in der Bestimmung des absoluten Werthes der Stange Nro. 1 | 0,00000161    |
| b.) Die Ungewissheit in der Reduction aller Stangen auf die Stange Nro. 1      | 0,00000265    |
| c.) Der Fehler des Keils   | 0,00000117    |
| Summe  | $0^m00000344$ |

C.) Der Einfluss dieser drey Fehler beträgt

auf die kleine Basis	$0^m00295$	auf $D'H$	$0^m0170$
auf $DJ$	$0,0594$	auf $DM$	$0,0647$

D.) Der Fehler im Centriren der Stationen kann höchstens auf  $0^m01$  bis  $0^m02$  gesetzt werden.

Ich gläube nun alle nur irgend mögliche Fehler angegeben und ihren Einfluss auf die grössern Linien unseres Dreiecknetzes mit der grössten Gewissenhaftigkeit bestimmt zu haben. Stellen wir dieselben zusammen.

A.) Einfluss des Fehlers der Basis auf  $DJ = 0^m02674$  auf  $DM = 0^m04386$

B.) Einfluss des Fehlers im absoluten Werth

der Messstangen und des geom. Keils  $= 0,03940 \dots 0,06470$

C.) Einfluss des Fehler der Triangulation  $0,09062 \dots 0,15526$

D.) Einfluss des Fehlers im Centriren der

Stationen  $\dots 0,02000 \dots 0,02000$

**TOTALFEHLER** . . in  $DJ = 0,17676$  in  $DM = 0,26382$

Die Ungewissheit, welche in der Bestimmung der beiden genannten Linien übrig bleibt und in der Unvollkommen-



heit sowohl der Instrumente als der Beobachtungen ihren Grund hat, beträgt also im schlimmsten Fall, wenn nämlich alle zuletzt angegebene von einander ganz unabhängige Einflüsse auf dieselbe Seite fallen bey der Linie DJ 0<sup>m</sup>17676 oder 6; Zoll bey der Linie DM 0<sup>m</sup>26532 oder 9; Zoll.

Wir wollen nun die Zuverlässigkeit der unmittelbaren Messung einer Linie von 20000 Meter untersuchen und zwar unter der Voraussetzung dass diese Linie mit demselben Apparat und auf dieselbe Weise wie unsere kleine Basis gemessen worden sey. Diese Untersuchung ist sehr leicht; wir dürfen nur die Wirkungen aller einzelnen möglichen Fehler, deren Einfluss auf einen Meter wir kennen, für 20000 Meter zusammenstellen.

	Einfluss auf 20000 Met.
<b>I. Fehler des Apparates.</b>	
1.) Fehler des Coefficienten der Ausdehnung durch die Wärme bey einer Redaction von 15° pag. 58 . . . . .	0 <sup>m</sup> 0408
2.) Fehler der Thermometrescalen . . . . .	0,0084
3.) Fehler im absoluten Werth der Stange Nro. 1 . . . . .	0,0324
4.) Fehler der Redaction der 5 Stangen auf die Stange Nro. 1 . . . . .	0,0130
5.) Fehler im absoluten Werth des geom. Keils . . . . .	0,0240
Summe . . . . .	0,1388
<b>II. Fehler der Messung</b>	
6.) Fehler in der Richtung der Stange pag. 25 . . . . .	0,0000
7.) Fehler im Einschleiben des Keils . . . . .	0,0374
8.) Fehler im Ablesen der Temperatur . . . . .	0,0180
9.) Fehler der Inclination . . . . .	0,0120
10.) Fehler im Abstecken . . . . .	0,0032
11.) Fehler wegen Verückung der Stangen . . . . .	0,0000
Summe . . . . .	0,1804
I. Fehler des Apparats . . . . .	0,1388
II. Fehler der Messung . . . . .	0,1864
Totalfehler ohne Compensation . . . . .	0,2250

Die Fehlergrenze wäre also 0<sup>m</sup>2250 oder 8; Zoll. Setzen wir diese Grösse wegen wahrscheinlicher Compensation auf den dritten Theil herab,

so ist die Ungewissheit der Bestimmung einer Linie von beynahe 2½ geographischen Meilen durch eine unmittelbare Messung gleich 5 Zoll, vorausgesetzt dass die Messung mit einem eben so vollkommenen Apparat wie der unsrige ist und durchaus unter den günstigsten Umständen ausgeführt werde. Da aber eine Linie von 2½ Meilen unmöglich unter eben so günstigen Umständen gemessen werden kann, als eine 23mal kleinere, so wird jene Ungewissheit wenigstens auf 6 Zoll erhöht werden müssen.

Eine unmittelbare Messung der Linie DM unsers Dreieck-Netzes hätte also vor unserer trigonometrischen Bestimmung einen Vorzug von höchstens 4 Zoll.

Kann die Linie DM nicht unmittelbar gemessen werden, sondern muss sie erst durch ein Hülfendreieck aus der gemessenen Basis abgeleitet werden, kann ferner bis zu den Endpunkten der Basis nicht direct gemessen werden, sondern muss man erst diese Endpunkte durch grosse Seitendreiecke mit der gemessenen Linie in Verbindung bringen (beides war bey der von Lämule gemessenen Basis DO der Fall) so wird selbst der obige geringe Vorzug von 4 Zoll sehr zweifelhaft werden.

---

Alle bisherige Rechnungen wurden speziell für unsere kleine Triangulation geführt, das erhaltene Resultat gilt daher bloss für diese kleine Unternehmung. Da aber die Aufgabe, welche wir uns gegeben haben, einer allgemeinen Auflösung fähig ist, so wollen wir für mehrere Netze, welche ich zu unserem Zweck für vorzüglich geeignet halte und unter denen man, je nachdem es die Localitäten erfordern, das passendste wählen kann, die Grenze des trigonometrischen Fehlers bestimmen.

In den Figuren 21 bis 24 bezeichne AB die kleine gemessene Basis, MN die zu bestimmende Dreiecks-Seite. Letztere setzen wir gleich 20000 Meter oder beynahe gleich 3 geographischen Meilen, und den Fehler in den Winkeln gleich einer Sekunde.

In fig. 21 sey  $AB = \frac{1}{2}$ ;  $MN = 1250$  Meter.  $Dx = Cx = \frac{1}{2} MN$

In fig. 22 sey  $AB = \frac{1}{2}$ ;  $MN = 2500$  Meter.  $AC = \frac{1}{2} MN$

In fig. 23 sey  $AB = \frac{1}{2}$ ;  $MN = 2500$  Meter.

In fig. 24 sey  $AE = \frac{1}{2}$ ;  $MN = 2500$  Meter.  $Cx = Mx = \frac{1}{2} MN$

Wir setzen voraus, dass die Dreiecke vollkommen gleichschenkelig und nur die Winkel B fig. 22 und C fig. 24  $= 90^\circ$  seyen. Durch diese Voraussetzung wird die Bestimmung des Einflusses eines Fehlers von  $1''$  in den Winkeln auf die Linie MN äusserst einfach, weil nur der Fehler eines einzigen nämlich des kleinsten Winkels in jedem Dreieck zu berücksichtigen ist, indem in den andern Winkeln selbst Fehler von mehreren Sekunden ohne merklichen Einfluss sind. Diese Dreiecke haben daher auch den Vorzug dass in jedem nur ein einziger Winkel mit grosser Zuverlässigkeit gemessen werden darf. In der Wirklichkeit wird man freylich solche vollkommen gleichschenkelige oder rechtwinkliche Dreiecke nicht erhalten können, allein diess ist auch nicht nothwendig, da eine Abweichung von mehreren Graden noch keine bedeutende Wirkung hat, man werffe nur einen Blick auf die Tabelle pag. 72.

Wird in fig. 21 der Winkel ADB um  $1''$  kleiner, so ändert sich AD um  $\frac{BD \sin 1''}{\sin D}$ , CD um  $\frac{BD \sin 1''}{\sin D} \cos \frac{1}{2} D$ , es ist aber  $BD \cos \frac{1}{2} D = \frac{1}{2} CD$  folglich ist die Aenderung von  $CD = \frac{1}{2} \frac{CD \sin 1''}{\sin D}$ . Der Einfluss dieser Aenderung auf MN ist  $\frac{1}{2} MN \frac{\sin 1''}{\sin D}$ .

Eben so gross ist der Einfluss eines Fehlers von  $1''$  in den 3 andern spitzen Winkeln bey C, M, N. In fig. 22 ist der Einfluss eines Fehlers von  $1''$  in ACB auf  $AC = \frac{BC \sin 1''}{\sin C} = \frac{AC \cos C \sin 1''}{\sin C} = 2AC \cos C \sin 1''$ , weil  $\sin C = \frac{1}{2}$ , der Einfluss auf MN  $= 2MN \cos C \sin 1''$ .

Berechnet man den Einfluss der Fehler in den übrigen Winkeln auf dieselbe Weise so entsteht folgende Tabelle.

Figur.	fehlerhaft. Winkel	Einfluss von 1" in dem nebenstehenden Winkel auf die Linie MN		Fehlergrenze in		grösster wahrsch. Fehler in	
				Meter	Zollen	Meter	Zollen
21	C	$\frac{MN \sin 1''}{2 \sin C}$	$\dots \dots \dots 0^m 1029$				
	D	$\dots \dots \dots$	$\dots \dots \dots 0,1029$				
	M	$\dots \dots \dots$	$\dots \dots \dots 0,1029$				
	N	$\dots \dots \dots$	$\dots \dots \dots 0,1029$	0 <sup>m</sup> 41,6	15	0 <sup>m</sup> 1372	5
22	C	$2 MN \cos C \sin 1'' =$	$0,1080$				
		$\frac{MN \sin 1''}{2 \sin M} =$	$0,1029$				
	N	$\dots \dots \dots =$	$0,1029$	0,3729	14	0,1243	4 2/3
23	M	$\frac{MN \sin 1''}{2 \sin M} =$	$0,1067$				
	N	$\dots \dots \dots =$	$0,1067$	0,3534	14 1/2	0,1311	5
24	C	$\frac{MN \sin 1''}{2 \sin C} =$	$0,1029$				
		$\dots \dots \dots =$	$0,1029$				
	N	$2 MN \cos M \sin 1'' =$	$0,1080$	0,3779	14	0,1243	4 2/3

Wenn also in einem dieser Netze jeder Hauptwinkel um eine ganze Sekunde fehlerhaft wäre, und alle Fehler auf dieselbe Seite fielen, so wäre der hierdurch entstehende Fehler in der Linie MN höchstens 15 Zoll oder 0<sup>m</sup>41. Nimmt man aber an, dass ein Drittel der Fehler negativ wirke, so reduziert sich die Fehlergrenze von 15 Zoll auf 5 Zoll oder 0<sup>m</sup>157 und diess ist also der grösste wahrscheinliche Fehler der Triangulirung.

Dem Netze fig. 21 gebe ich vor den übrigen den Vorzug 1.) weil es nur eine halb so grosse Basis als die übrigen voraussetzt und doch dieselbe Genauigkeit gewährt, 2.) weil bey 4 Dreiecken sicherer auf eine Compensation gezählt werden kann als bey einer geringern Anzahl Dreiecken.

Wollte man MN durch 6 gleichschenklige Dreiecke aus AB ableiten,

so würden die Dreiecke etwas weniger spitz, jeder Winkel an der Spitze würde nämlich  $43^{\circ} 17'$ , allein die Fehlergrenze würde deswegen nicht geringer, sie wäre  $0^m 42.42 = 15$  Zoll, der wahrscheinliche Fehler  $= 5$  Zoll. Die Fehlergrenze für eine 32mal kleinere Basis und 6 gleichschenklige Dreiecke wäre  $0^m 50.76 = 19$  Zoll, der wahrscheinliche Fehler  $= 6$  Zoll. Die Fehlergrenze für eine 32mal kleinere Basis und 4 gleichschenklige Dreiecke wäre  $0^m 56.56 = 21$  Zoll, der wahrscheinliche Fehler  $= 7$  Zoll. Die Fehlergrenze unsers Hauptdreiecknetzes welches aus 5 Dreiecken besteht, wird erhalten, wenn man in Tabelle pag. 72 u. 73 alle in der letzten Colonne stehenden Zahlen ohne Rücksicht auf die Zeichen addirt, man findet  $0^m 67.08$ , den wahrscheinlichen Fehler haben wir  $0^m 15.52$  also über 4mal kleiner gefunden.

Dass man, von einer kleinen Basis aus, durch lange gleichschenklige Dreiecke, weit schneller zwey entfernte Punkte erreicht, als durch gleichseitige Dreiecke ist einleuchtend, dass aber auch letztere in Beziehung auf Genauigkeit vor den erstern keinen Vorzug verdienen, wird durch Folgendes erhellen.

In fig. 25 sey wie bisher AB die gemessene Basis, MN die zu bestimmende Linie. Diese wollen wir 1.) durch 10 gleichseitige und dann 2.) durch 2 gleichschenklige Dreiecke aus AB ableiten und für beide Netze die Fehlergrenze der Triangulirung bestimmen.

- 1.) Der Einfluss eines Fehlers von  $1''$  in einem Winkel der gleichseitigen Dreiecke auf eine gegenüberliegende Seite ist  $\frac{AB \sin 1''}{\sin 60^{\circ}}$ . Der Einfluss auf die Linie MN

folgl.  $= \frac{AB \sin 1'' \cos 30^{\circ}}{\sin 60^{\circ}} = AB \sin 1'' = 1/6 MN \sin 1''$ . Da aber ein Fehler in einem jeden Dreieck sich durch die folgenden fortpflanzt, so ist der Einfluss

eines Fehlers von einer Sek. in dem Dreieck ABC	$= 3/6 MN \sin 1''$
in dem Dreieck BCD	$= 2/6 MN \sin 1''$
in dem Dreieck CDE	$= 2/6 MN \sin 1''$
in dem Dreieck CEF	$= 1/6 MN \sin 1''$
in dem Dreieck FEN	$= 1/6 MN \sin 1''$

Summe der Fehler  $= 9/6 MN \sin 1''$

Da der Einfluss der Fehler in den 5 Dreiecken auf der andern Seite eben so gross ist, so ist also der Einfluss der Fehler in den zehn gleichseitigen Dreiecken auf MN  $= 3 MN \sin 1'' = MN \times 0,0000145$ ;

- a.) Der Einfluss eines Fehlers von  $1''$  in den Winkeln der beiden gleichschenkeligen Dreiecke auf MN ist  $\frac{MN \sin 1''}{\sin N}$  oder, weil M und N =  $18^\circ 55'$  und  $\sin M = 0,3272$  ist, so ist dieser Einfluss =  $3,08 MN \sin 1'' = MN \times 0,0000149$  also kaum merklich grösser als der obige.

Bey 10 gleichseitigen Dreiecken kann man allerdings sicherer auf Compensation zählen, wird man aber deswegen 10 Dreiecke anlegen, wenn man durch zwey seinen Zweck erreichen kann. Statt der 4 gleichschenkeligen Dreiecke in fig. 21 hätten wir 31 gleichseitige notwendig gehabt.

Die eben vorgenommene Bestimmung beruht ganz allein auf der Voraussetzung dass man terrestrische Winkel auf eine Sekunde genau messen und bey mehreren Dreiecken auf eine Compensation zählen könne. Dass man mit einem Reichenbachischen Repetitionstheodolithen terrestrische Winkel auf eine Sekunde genau messen könne ist keinem Zweifel unterworfen. Wenn auch bey grossen Dreiecken zuweilen Abweichungen von mehreren Sekunden vorkommen, so sind diese Abweichungen sehr selten. Uebrigens fallen die Ursachen, welche in grossen Dreiecken zu solchen Abweichungen Veranlassung geben können, in kleinen Dreiecken zum Theil oder ganz weg. In den Unvollkommenheiten des Theodolithen können diese Ursachen nicht gesucht werden. Ich bin überzeugt und diese Ueberzeugung werden alle Leser mit mir theilen, welche diese vortreffliche Instrumenten zu untersuchen Gelegenheit gehabt haben, dass wenn immer richtig pointirt werden könnte eine 10fache Repetition durch die 4 Nonien eines 6zölligen Theodolithen die halbe Sekunde sicher gäbe. Die Ursachen liegen vielmehr ausser dem Instrumente, (siehe *Base metrique Tom 1 pag. 98 disc. pr.*) nämlich in der Undeutlichkeit der Signale, in der verschiedenen Art ihrer Beleuchtung durch die Sonne, in dem Zittern und vielleicht auch in einer Lateral-Refraction der Luft. Alle diese Hindernisse werden aber offenbar bey kleinen Dreiecken vielmal geringer oder verschwinden ganz. Wenn bey heiterem Himmel entfernte Signale wegen der Menge der in der Atmosphäre schwebenden Dünste oft nicht erkannt werden können,

so zeichnen sich nahe Objecte noch sehr deutlich aus. Gebraucht man Signale wie die unsrigen, welche aus einer ebenen vertikalen gleichbreiten Fläche bestehen, so ist die verschiedene Art der Beleuchtung ohne Einfluss, auch ist bey kleinen Entfernungen die Wirkung der übrigens sehr selten vorkommenden Lateralrefraction nicht zu befürchten, (man sehe *Zach. Attractions des montagnes* pag. 273) \*)

Wollte man bezweifeln, dass terrestrische Winkel auf eine Sekunde genau gemessen werden können, so müsste man auch den aus einer grossen gemessenen Basis durch Triangulation bestimmten Entfernungen alle Zuverlässigkeit absprechen. Denken wir uns zum Beyspiel ein Dreiecknetz welches aus lauter gleichseitigen Dreiecken besteht. Setzen wir in diesem Netz voraus, dass jeder Winkel eine Sekunde fehlerhaft sey und dass keine Compensation Statt finde, so werden die zwey Seiten des ersten Dreiecks welches sich auf die Basis gründet um  $\frac{20000 \sin 1''}{\sin 60^\circ}$  oder um 0<sup>m</sup>11196 fehlerhaft, wenn die Basis 20000 Meter lang ist. Da dieser Fehler sich durch alle folgenden Dreiecke fortpflanzt und in einem jeden Dreieck dieselben Fehler wieder vorkommen, so werden die Seiten des 2ten Dreiecks um das Doppelte, die des 3ten um das Dreifache, und so fort, fehlerhaft werden. Im 4ten Dreieck wäre der Fehler der Seiten schon 0<sup>m</sup>44784 und folglich grösser als die Fehlergrenze einer trigonometrischen Bestimmung der Basis, und die grosse auf die unmittelbare Messung der Basis verwendete Sorgfalt wäre ganz unnutz.

---

\*) *Anm.* Zu einem Signale für eine Entfernung von 2 — 3 Meilen, welches auf den Grund des Himmels sich projizirt, würde ich ein vertikales Brett von etwa 1 Fuss Breite und 8 Fuss Höhe wählen, die untere Hälfte würde ich weiss, die obere schwarz anstreichen. Der Hintergrund möchte alsdann hell oder dunkel seyn, ich hätte in jedem Fall ein deutlich begrenztes Object. Das Heliotrop von Gauss müsste übrigens auch bey kleinen Entfernungen die besten Dienste leisten.

Ist es aber möglich in kleinen Dreiecken einen Winkel auf eine Sekunde genau zu messen und darf man auf Compensation rechnen, so kann man wie wir oben gefunden haben, aus einer kleinen Basis von 1200 Meter eine 16mal grössere von 20000 Meter so genau durch Triangulation ableiten, dass die Ungewissheit der trigonometrischen Bestimmung nur  $0^m 137$  oder 5 Zoll beträgt. Setzt man zu dieser Ungewissheit noch den Einfluss des wahrscheinlichen Fehlers der kleinen Basis mit  $0^m 079$  oder 3 Zoll, so ist die Grenze des wahrscheinlichen Fehlers einer nach unserer Methode trigonometrisch bestimmten Linie von 20000 Meter  $= 0^m 216$  oder 8 Zoll. Eine unmittelbare Messung hätte also einen Vorzug von 5 Zoll, wenn alle Theile der grossen Linie eben so genau gemessen werden könnten als eine 16mal kleinere und wenn diese Messung ebenfalls wiederholt würde. Kann aber weder das Eine noch das Andere geschehen, so muss man jenen Vorzug wenigstens um ein Paar Zolle vermindern und höchstens auf 2 — 3 Zoll setzen..

Es fragt sich nun sind diese 2 bis 3 Zoll, wenn sie wirklich erreicht werden könnten, des Aufwandes an Zeit, Mühe und Kosten werth, welche die unmittelbare und doppelte Messung einer so grossen Linie erfordert, oder ist eine Genauigkeit von 8 Zollen hinreichend? Wir wollen diese Frage hier zu beantworten suchen..

Die französische Gradmessung ist die grösste geodätische Unternehmung, welche bis jetzt ausgeführt worden ist. Sie erstreckt sich über ganz Frankreich von Dünkirchen bis Barcelona und begreift einen Meridianbogen von beynahe 10 Graden in sich. (Später wurde dieselbe noch südlich bis zu den Balearischen Inseln und nördlich bis nach England erweitert). Diese so wie jede andere Gradmessung besteht aus 2 Haupt-Operationen einer geodätischen und einer astronomischen. Durch die erstere wird die Länge des Meridianbogens in Einheiten eines gewissen Längenmaasses, durch letztere das Verhältniss dieses Bogens zum ganzen Umfang der Erde bestimmt. Von der Genauigkeit beider Theile hängt die Zuverlässigkeit des Ganzen ab.



Die astronomische Bestimmung des Bogens beruht auf Zenithdistanzen eines oder mehrerer Sterne, welche an beiden Endpunkten des Bogens beobachtet werden. Nach dem Urtheile der Astronomen kann aber eine mit den vorzüglichsten neuern Repetitionskreisen selbst durch tausendfältige Beobachtungen erhaltene Zenithdistanz eines Sternes nicht auf eine Sekunde sicher verbürgt werden. Ein Meridianbogen von 10 Graden oder 36000 Sekunden kann also höchstens auf  $\frac{1}{36000}$  oder 0,0000278 des Ganzen genau angegeben werden \*). Nun ist der wahrscheinliche Fehler einer trigonometrisch bestimmten Basis von 20000 Meter 8 Zoll oder 0<sup>m</sup>216 also 0,0000108 des Ganzen \*\*), folglich über 2½ mal kleiner und hat also nur denselben Einfluss auf das Resultat wie ein Fehler von c<sup>n</sup>39 in einer der beobachteten Zenithdistanzen. Werden zwey Grundlinien gemessen, wie es bey der französischen Gradmessung der Fall war und bey jeder sehr ausgedehnten Triangulation geschieht, oder ist der zu bestimmende Meridianbogen nur 5°, so beträgt die Ungewissheit der Basis nur so viel, als c<sup>n</sup>2 Fehler in einer der beobachteten Zenithdistanzen. Hieraus folgt unwidersprechlich dass auf zwey nach unserer Methode bestimmte Grundlinien, wie die Entfernung des Speyerer Doms und der Mannheimer Sternwarte, die ganze französische Gradmessung hätte gegründet werden können, und dass eine einzige solche Linie für einen Bogen von 5 oder weniger Graden hinreichen würde. Dass eine unserer Grundlinien einer Cadastervermessung zum Grund gelegt werden kann, unterliegt keinem Zweifel, da hier bey weitem die Genauigkeit nicht nothwendig ist,

---

Ann. \*) *Zach Attraction des montagues p. 32.*  
*Zach monatl. Corresp. Band XXIII. p. 254.*  
*Base metrique Tom III. pag. 553.*

Ann. \*\*) Der Einfluss der Ungewissheit von 0,0000108 auf den ganzen Umfang der Erde ist 432 Meter, oder 1330 Fuss nicht eine halbe Viertelstunde Wegs, auf den Radius 64 Meter. Dies setzt die Grenze der Ungewissheit in der Größe dieses Radius auf 200 Meter also auf das 3fache.

welche eine Gradmessung erfordert. Wünschenswerth ist zwar immer die höchste Genauigkeit, doch muss man diese nicht, wenn der Zweck es nicht erfordert, durch einen allzugrossen Aufwand an Zeit, Mühe und Kosten erkaufen.

Was den Vorzug unserer Methode in Beziehung auf Kostenersparniss angeht, so wird es hinreichend seyn zu bemerken, dass alle Ausgaben welche unsere kleine Triangulation nothwendig machte (den Theodolithen nicht mitgerechnet, der ohnediess zur grössern Triangulation angeschafft werden muss) die Summe von 150 Gulden nicht übersteigert. Diese Summe würde allerdings etwas stärker ausgefallen seyn, wenn ich nicht die feinere Ausarbeitung mehrerer Theile des Apparates z. B. der eisernen Messstangen, des geometrischen Keils, selbst übernommen, oder wenn das (bey den Basis-Messungen aus 6 Zöglingen unsers Lyzeums bestehende) Personale auf Taggebühren Anspruch gemacht hätte. Man erhöhe für den letztern Fall die Kosten auf das Doppelte oder Dreyfache und sie werden noch immer gering seyn. — Die unmittelbare Messung der Linie DO soll mehrere Tausende gekostet haben.

Sieht man auf die Beschwerden welche mit einer 6 — 7 Wochen dauernden Messung verbunden sind, so wird man in der Wahl zwischen beiden Methoden nicht lange zweifelhaft seyn. Wie ermüdend für Geist und Körper ist nicht eine so langwierige Arbeit; wie angenehm dagegen eine kleine Basis-Messung welche nur einen oder ein Paar Tage dauert, wie interessant die Triangulirung von drei bis vier kleinen Dreiecken, welche nach Gefallen zu verschiedenen Zeiten theilweise vorgenommen werden kann, und bey der man von keinem zahlreichen Personale sondern blos von sich selbst abhängig ist.

Ein anderer Vorzug unserer Methode ist, dass dieselbe den Prüfstein ihrer Zuverlässigkeit in sich selbst trägt, was bey einer einmaligen unmittelbaren Messung nicht der Fall ist. Die Zuverlässigkeit der kleinen Basis ergibt sich aus der Uebereinstimmung der beiden Messungen, die

Genauigkeit der Triangulation aus der Uebereinstimmung der einzelnen Messungen eines Winkels unter sich und aus der Abweichung der Summe der drey Winkel eines Dreiecks von  $180^\circ$ . Hat man irgendwo einen Fehler begangen, so kann derselbe nicht unentdeckt bleiben, und alsdann ist nichts leichter als denselben zu verbessern, weil jeder einzelne Theil für sich unabhängig von allen übrigen geprüft werden kann. Die kleine Basis ist in ein Paar Tagen, ein Winkel in ein Paar Stunden wieder gemessen; die wiederholte Messung eines Stücks einer grossen Basis dagegen erfordert 2 — 3 Wochen und ungern entschliesst man sich zu einer solchen Arbeit.

Wird eine grosse Basis nur einmal gemessen so muss man sich ganz auf die Geschicklichkeit und Unfehlbarkeit des Messkünstlers und seines Personales verlassen, weil kein Theil dem andern zur Prüfung dient; bey einer trigonometrischen Bestimmung hingegen kann jeder Kenner aus der Harmonie der einzelnen Beobachtungen die Zuverlässigkeit des Resultates selbst beurtheilen.

### VIII. A B S C H N I T T.

Bestimmung des absoluten Werthes der  
Messstangen und Vergleichung der von  
Lämmle angegebenen Länge der Linie  
D O mit dem von mir gefundenen Re-  
sultate.

Nachdem ich im vorigen Abschnitte die Zuverlässigkeit meiner Methode dargethan und die Vorzüge derselben kurz entwickelt habe, so bleibt mir nun noch übrig, die wahre Länge der Seiten unseres Dreiecknetzes zu bestimmen und die Vergleichung unseres Resultates mit Lämmle's unmittelbarer Messung vorzunehmen. Nach mehreren fruchtlosen Bemühungen, eine meiner Messstangen mit den metallenen Stangen zu vergleichen, womit Lämmle seine Basis gemessen hatte, fand ich auf dem k. topographischen Bureau in München einen eisernen Meter-Etalon von Lenoir — es

war derselbe, welchen Schiegg zur Etalonirung jener Stangen gebraucht hatte. — Ich äusserte meinen Wunsch eine meiner Stangen mit diesem Meter zu vergleichen, und sogleich wurde mir mit der grössten Bereitwilligkeit nicht bloss die gewünschte Vergleichung gestattet, sondern auch ein zu dieser Operation sehr zweckmässiger Saal nebst allen vorhandenen Hilfsmitteln eingeräumt. Die Vergleichung dieses Meters mit meiner Stange No. 1, welche ich zu diesem Zweck nach München hatte bringen lassen, nahm ich unter freundschaftlicher Mitwirkung mehrerer Mitglieder des top. Bur. in der Mitte des Monats September 1821 bey reguichter Witterung vor, wo die Temperatur der Luft im Freien den ganzen Tag hindurch sich kaum um einen Grad änderte.

Der Comparateur Taf. I fig. 5 war ein vierkantiger tannener Balken MN von 5 Meter Länge und 0<sup>m</sup>53 oder 1 Fuss Dicke, in welchen ich zwey eiserne Stäbe ef, gh von 0<sup>m</sup>33 Länge und 0<sup>m</sup>05 Dicke in gehöriger Entfernung einschlug. Diese Stäbe waren oben mit stählernen an ihrer Spitze abgerundeten kegelförmigen Ansätzen versehen, zwischen welchen die Stange, wie bey meinem Comparateur von Stein durch Einschieben des geom. Keils gemessen wurde. An beiden Seiten des Balkens waren Bretter t, t' angenagelt, um als Unterlage für die Messstange zu dienen. An denselben Stellen lag der Balken auf zwey untergeschobenen Querlatten u, u', wodurch aller Verdacht einer veränderlichen Biegung des Balkens entfernt wurde. Die Abschiebung geschah auf dem etwas tiefer gelegten Gehäuse der Messstangen auf folgende Weise: der Meter wurde zwischen zwey auf dem Gehäuse gezogenen parallelen Linien so gelegt dass seine Entfernung von dem einen Ende des Comparateurs mit dem geom. Keil noch gemessen werden konnte, dann wurde eine Messingplatte an das andere Ende geschoben, der Meter weggenommen, und statt desselben eine zweite Messingplatte an die erste angelegt. Die erste Messingplatte wurde nun wieder weggenommen, der Meter angelegt und so fort. Zuletzt wurde der geom. Keil am andern Ende des Comparateurs eingeschoben. Während dieser Operation wurde der Meter mit dick übereinandergelegtem Papier

und ledernen Handschuhen angefasst und bey den letzten Vergleichen selbst ganz mit Papier überdeckt.

Hier folgt nun eine Abschrift des an Ort und Stelle gefertigten Protocolls, so wie des von Bouvard ausgestellten Certificate, welches dem Meter beyliegt.

**Vergleichung der Messstange Nro. 1 des k. Lyzeums zu Speyer mit dem eisernen von Lenoir gefertigten mit A bezeichneten und mit einem von Bouvard ausgestellten Certificate versehenen Meter-Etalon.** (Dieser Meter wurde von Prof. Schlegel zur Etalonirung der 5 eisernen Messstangen, womit die Nürnberger und Speyerer Basis gemessen worden sind, gebraucht und ist jetzt auf dem k. topographischen Bureau in München deponirt.)

Die gedachte Vergleichung, so wie die eines Meters von Liebherr und eines andern von Schwerd mit jenem des topogr. Bureau wurde von dem unterzeichneten unter Mitwirkung der Herren Hauptmann von Jertz, Secretär Werner und Lieutenant Klein in dem Saale Nro. 5 des k. topographischen Bureau vorgenommen wie folgt:

Den 19ten September 1821.										
Speyerer Keil Ord.			Thermometer			Zeit der Beob.		Bemerkungen.		
		Summe	Nro. 1	B	A					
Stange	14,30	10,25	24,55	12,35	12,22	..	4h.45'	A ist ein Thermometer von Liebherr auf einer metallenen bey der Thermometerkugel durchbrochenen Scale. B ist ein Thermometer des topogr. Bur. mit gläserner Scale im Zimmer frei aufgehängt		
Nro. 1.	11,80	12,70	24,50							
	8,65	15,80	24,45							
	11,05	13,50	24,55	12,30	12,25	..	4, 51'			
4 Met. des	10,45	12,15	22,60	..	12,25	..	5, 0'			
topogr.	15,00	9,25	24,25	..	12,20	..	5, 25'			
Bureau	11,15	12,00	23,15	..	12,10	..	5, 45'			

Durch Versuche fand man dass die Messstange, auf welcher der Meter abgeschoben wurde, nicht fest lag.

Unterzeichnet: Schwerd, v. Jettze. Werner.

Den 20ten September 1821										
4 Met. des	8,35	14,70	23,05	12,15	12,2	13,0	9h.10'	* A liegt auf dem Meter top. Bur. Etalon.		
top. Bur.	9,25	13,15	22,40	12,25	12,25	13,0	9, 17'			
	10,70	11,80	22,50	12,40	12,30	13,0	9, 50'			
	10,40	11,85	22,25	12,40	12,30	13,0	10, 0'			

Ann. 1. Bey diesen und den folgenden Abschiebungen war die Messstange als Unterlage an dem einen Ende auf dem Träger festgeschraubt und wurde unbeweglich gefunden.

Ann. 2. Die Abschiebung des Meters wurde abwechselnd bald an dem einen, bald an dem andern Ende des Comparateurs angefangen.

Speyerer Keil Ord.			Thermometer			Zeit	Bemerkungen
Summe			Nro. 1.	B	A	der Beob.	
Stange 14,50	12,2	26,70	12,45	12,45	12,35*	10h. 5'	* A liegt auf dem eben abgeschliffenen Meter
Nro. 1. 10,87	13,80	24,67					
12,75	11,00	23,75					
13,40	11,25	24,65	12,50	12,5	13,4	10, 25	AB. das Thermometer auf dem Meter dürfte um 0° 1 bis 0° 2 zu vermehren seyn.

*Unterzeichnet: Schwerd. v. Jentze.*

4 Met. des 9,35	13,20	22,55	12,40	12,40	13,20*	4h. 20'	* A liegt auf dem
top. Bur. 9,30	13,20	22,50	12,45	12,50	13,20	4. 30'	Meter Etalon.
13,00	9,25	22,25	12,50	12,50	13,20	4. 40'	
13,00	9,25	22,25	12,70	12,45	13,20	4. 50'	
Stange 16,20	8,35	24,55	12,7	.	13,5	5h. 0'	
Nro. 1 13,10	11,50	24,60					
14,40	10,10	24,50					
8,70	15,70	24,40				5h. 13'	

*Unterzeichnet: Schwerd. v. Jentze.*

Den 21ten September 1821.

Stange 15,80	8,95	24,75	12,2	12,2	12,8*	10h. 0'	* A auf dem Meter des topogr. Bureau.
Nro. 1 12,60	12,30	24,90					
13,90	10,90	24,80	12,2	12,2	12,8		
7,95	16,85	24,80					
4 Met. des 9,30	13,70	23,00	12,25	12,55	13,0*	10h. 55'	* A auf dem Meter
top. Bur. 9,20	13,65	22,85	12,30	12,5	13,0	10. 30'	Etalon. Beim Ab-
10,90	11,70	22,60	12,4	12,3	13,0	10. 30'	schieben ist der
11,65	10,90	22,55	12,5	12,4	13,0	10. 45'	ganze Meter mit einem starken Papierstreifen be-
							deckt.
4 Met. von 14,80	12,10	27,00	12,50	12,45	13,5*	10. 55'	* A auf dem Met.
Liebherr 12,2	14,70	26,90	12,50	12,40	13,3	11. 10'	des top. Bureau.

*Unterzeichnet: Schwerd. Klein.*

4 Met. des 8,90	13,60	22,50	12,50	12,50	13,8*	3h. 40'	* A auf dem Met.
top. Bur. 13,60	9,20	22,80	12,50	12,60	13,6		Etalon u. meinem
11,55	10,75	22,30	12,60	12,60	13,5		Meter zugleich.
10,75	11,40	22,15	12,65	12,60	13,5	4h. 5'	

Speyerer Keil Ord.		Thermometer			Zeit der Beob.	Bemerkungen
		Summe	Nro. 1.	B	A	
4 Met. von	10,00	13,70	23,70	12,70	12,60	13,45 . . .
Schwerd	13,30	10,40	23,70	12,70	12,60	13,60 . . .
	12,80	10,10	23,60	12,70	12,60	13,50 4h.30'
	10,80	12,90	23,70	12,80	12,75	13,50 4. 38'
Stange	11,15	13,40	24,55	12,80	. . .	4. 45' * A auf meinem Meter.
Nro. 1	12,80	11,75	24,55			
	10,70	13,00	24,60			
	14,00	10,65	24,65	12,75	. . .	13,5* 4. 50'

**Bemerk.** Die beiden Thermometer A und B werden in ein Glas mit Wasser gesetzt, nach etwa 15 Minuten steht A auf 12°90, B auf 1.°35.

*Unterschiedet: Schwerd. Klein.*

Abchrift des von Bouvard ausgestellten Certificate, welches dem Meter des k. topogr. Bureau's beyliegt.

*Paris. 6. Juni an 1867*

*Enreg. Nro. 580*

*Je soussigné certifie, que l'Artiste Le Noir s'est transporté à l'observatoire impérial le vendredi quatre Juillet présent mois, pour vérifier un mètre en fer numéroté A, construit par ordre du Dépôt général de la guerre, et devant servir aux opérations trigonométriques faites en Bavière, et en faire la comparaison avec le mètre prototype en fer déposé à l'observatoire impérial, sous la surveillance du bureau des longitudes. Ces deux mètres placés dix fois alternativement sur la règle de cuivre et au moyen du comparateur exécuté par cet habile artiste, la différence a été estimée moindre d'un millième de la longueur totale du mètre dont celui du dépôt de la guerre paroit plus fort que celui de l'observatoire, mais cette différence est si petite qu'il est impossible d'en répondre d'une manière certaine; en conséquence ces deux mètres peuvent être considérés comme parfaitement de même longueur.*

*Fait à l'observatoire impérial le 19. Juillet 1866.*

*Signé A Bouvard membre de l'institut national et du Bureau des longitudes.*

*ad 1291.*

*Das auf dem Meter eingravierte Registrirungs-Nummer ist 8/2*

Vergleichen wir vor Allem die Thermometer A und B mit dem der Stange Nro. 1, damit wir die erforderlichen Correctionen anbringen können.

	Therm. No. 1	Th. B.	Diff.	Th. A.	Diff.
19. Sept. vormittags	12,35	12,2	— 0,15	...	...
20. — vormittags	12,15	12,2	+ 0,05	13,0	+ 0,85
20. — nachmittags	12,40	12,40	+ 0,00	13,9	+ 0,80
21. — vormittags	12,20	12,20	+ 0,00	12,8	+ 0,60
21. — nachmittags	12,50	12,50	+ 0,00	13,8	+ 1,30
Das Mittel ist			— 0,02		+ 0,75

wenn man nämlich die Diff. 1,30 als zu sehr abweichend ausschliesst.

Das Thermometer B harmonirt also vollkommen mit dem der Stange. Die Thermometerstände von A aber müssen um 0,75 vermindert werden. Der Versuch im Wasser gibt 0,55. Der letztere ist offenbar entscheidender, wir nehmen daher — 0,6 als Correction der Thermometerstände von A an.

Wenn man die Thermometerstände von Nro. 1 unter sich vergleicht, so wird man bemerken dass dieselben während des Abschiebens des Meters jedes mal um 0°2 bis 0°3 gestiegen sind, obgleich das Thermometer durch Glas geschützt war (der hölzerne Deckel war hinweggenommen). Der Meter selbst musste daher aller angewandten Vorsicht ungeachtet noch stärker in seiner Temperatur steigen, was sich auch in dem Abnehmen der Ordinaten des Keils äussert. Um diese Temperaturerhöhung des Meters so genau als möglich zu erfahren wurde auf denselben, nachdem er abgehoben war, das Thermometer A gelegt. Es stieg, wie man aus den angeführten Beobachtungen ersieht, in etwa 10 Minuten um 0,3 bis 0,4 Grad. Der Meter musste aber nothwendig eine noch etwas höhere Temperatur erreicht haben, weil er sich unterdessen wieder abkühlte, vermehren wir desswegen die beobachtete Differenz um 0,1 bis 0,2. Da aber der Meter die ganze Temperatur-Erhöhung nur nach und nach erhalten hat, so dürfen wir nur die Hälfte davon als Correction anbringen, wie hier folgt.

Differenzen zwischen der Temperatur des Meters und der Stange Nro. 1

	Therm. A	Corr. der Scale	Corr. wegen Erwärmung	wahre Temperatur des Meters	wahre Temperatur der Stange	Diff.
20. Sept. vormittags	12,20	— 0,60	+ 0,30	12,90	12,47	+ 0,43
20. — nachmitt.	13,20	— 0,60	+ 0,25	12,85	12,70	+ 0,15
21. — vormittags	13,00	— 0,60	+ 0,25	12,65	12,20	+ 0,45
21. — nachmitt.	13,60	— 0,60	+ 0,25	13,25	12,77	+ 0,48



Reduziren wir nun die Stange auf die Temperatur des Meters vermittelst des bekannten Coefficienten 0,440 so ergibt sich:

	Ord. der Stange	Reduction	Summe	Ord. des 4fach Met.	Differenz
20. Sept. vorm.	24,66	— 0,10	24,56	22,55	— 2,01
20. — nachm.	24,51	— 0,07	24,44	22,39	— 2,05
21. — vorm.	24,85	— 0,16	24,69	22,69	— 1,93
21. — nachm.	24,58	— 0,12	24,46	22,44	— 2,02
Mittel . . . . .					— 2,0025

Die Stange Nro. 1 ist also bey einer Temperatur von 13° um 2,0025 D kleiner als  $\frac{1}{4}$  Meter, und da bey Ordinate  $\frac{24,4}{2}$  oder 12,2 D gleich ist 0,00013024 so ist die Stange Nro. 1 . . . . . = 4,0000000 — 0,0002607 Met.  
also  $\frac{1}{4}$  Stange Nro. 1 . . . . . = 1,0000000 — 0,000065175 Met.

Unser provisorischer Meter ist folglich bey 13° Reaumur um 0<sup>m</sup>000065175 kleiner als der Meter des topographischen Bureau und folglich nach obigem Certificate um eben so viel kleiner als der Mètre définitif adopté von 443,296 par. Lin.

Die einzelnen Differenzen weichen von dem Mittel höchstens um 0,07 D ab, wir können daher den Werth der Stange auf 0,05 D das ist auf 0<sup>m</sup>0000650 und folglich den Werth unsers provisorischen Meters auf 0<sup>m</sup>00000162 das ist auf 14 Milliontel sicher bestimmt ansehen — eine Genauigkeit die nicht grösser gewünscht werden kann und von welcher Bouvard in seinem Certificate sagt: une différence d'un millionième est si petite qu'il est impossible d'en répondre d'une manière certaine.

In der Berechnung der Dreiecke wurde die kleine Basis bey einer Temperatur von 20° Reaumur = 859,442000 prov. Meter angenommen. Nehmen wir aus den beiden Basis-Messungen das Mittel, so erhalten wir ein Resultat, welches der mittlern Temperatur der beiden Messungen entspricht und den Vorzug hat, dass es von der Ausdehnung der Messstangen ganz unabhängig ist.

1te Messung der Basis bey 23°.36'	859,45005
2te Messung der Basis bey 13.037.	859,56143
<b>MITTEL . . . . .</b> bey 18,1365	<b>859,46774</b>

Reduziren wir dieses Mittel auf Meter des top. Bur. bey 13°

Reduction auf 13° = + 0,0000445 × 859,4678 × 5,165	= + 0,006302
Reduct. auf Met. des top. Bur. = — 0,00000575 × 859,4678	= — 0,00506
Basis in Met. des top. Bur. bey 13° R. . . . .	859,467550
In der Berechnung der Dreiecke wurde zum Grund gelegt. . . . .	859,467 000
Differenz . . . . .	+ 0,000550
Proportionaltheil für einen Meter (a) . . . . .	+ 0,000035346
Die Reduction der Linie DO ist demnach . . . . .	+ 0,007148
DO nach der Berechnung . . . . .	19795,495
DO in Meter des top. Bur. bey 13° R. . . . .	19795,985

Wir wollen nun sehen wie dieses Resultat mit Lämmle's unmittelbarer Messung übereinstimmt. Lämmle gibt die Länge seiner Basis DO bey 0° gleich 19795<sup>m</sup>289. Die Reduction dieser Linie auf 0° beruht auf der Ausdehnung 0,00001617, welche Schiegg für den Meter des top. Bureau der zur Etalonirung der Münchner Messstangen diente gefunden hat. Nach dieser Ausdehnung beträgt die Reduction für 19795,289 von 0° auf 13° 4<sup>m</sup>1602. Es ist also

DO nach Lämmle bey 0° R. . . . .	= 19795 <sup>m</sup> 289
Reduction von 0° auf 13° . . . . .	= — 4,1602
DO nach Lämmle bey 13° . . . . .	= 19791,1288
DO nach unserer Bestimmung bey 13° . . . . .	= 19791,1985
Der Unterschied ist . . . . .	0,0697

oder 2<sup>1</sup>/<sub>2</sub> Zoll, und kann in Vergleich mit einer Linie von beynahe 5 geographischen Meilen als Null angesehen werden.

Die Vergleichung unseres Resultates mit Lämmle's Messung hätten wir auch bey 0° vornehmen können, und wir hätten offenbar diesselbe Uebereinstimmung erhalten, nur hätten wir der Reduction unseres Resultates von 13° auf 0° ebenfalls den Ausdehnungs-Coefficienten 0,00001617 zum Grund legen müssen. Die letzte Methode scheint selbst natürlicher, allein mehrere

Gründe bewogen mich dieselbe zu verwerfen. Die Reduction von Lämle's Messung auf  $0^{\circ}$  ist nicht ganz richtig. Will man richtig operiren so muss man eigentlich drey verschiedene Reductionen vornehmen; die erste von der mittleren Temperatur der Messung auf die Temperatur bey welcher die Messstangen mit dem Münchner Meter; die zweite von dieser Temperatur auf diejenige, bey welcher der Münchner Meter mit dem Pariser Meter prototype verglichen worden; und die dritte Reduction von letzterer Temperatur auf  $0^{\circ}$ . Der ersten Reduction muss die Ausdehnung der Messstangen, der zweyten die Ausdehnung des Münchner und der dritten die Ausdehnung des Pariser Meters zum Grund gelegt werden. Diese drey Reductionen müssen besonders dann vorgenommen werden, wenn die Ausdehnungs-Coefficienten sehr von einander verschieden sind. Nun gibt Schiegg nur die Ausdehnung seines Meters und zwar bedeutend verschieden von derjenigen an, welche Borda fand. Seine Stangen vergleicht er bey  $11^{\circ}5$  mit diesem Meter und berechnet alsdann, vermittelt der Ausdehnung des Meters, ihre Länge für jede andere Temperatur. Dieser Berechnung hätte aber offenbar nicht die Ausdehnung des Meters sondern die der Stangen zum Grund gelegt werden sollen. Ob beide vollkommen gleich sind wissen wir nicht. Vermöge derselben Berechnung gebraucht Schiegg auch bey der Reduction auf  $0^{\circ}$  R. statt der Ausdehnung des Pariser Meters, die Ausdehnung des Münchner. Es ist aber wie wir sogleich sehen werden, durchaus nicht gleichgültig, welche von beiden man benützt. Um diese Reduction vollkommen genau berechnen zu können, müsste noch die Temperatur bekannt seyn, bey welcher der Münchner Meter mit dem Pariser Meter prototype verglichen worden. In dem Certificate von Bouvard ist diese Temperatur nicht angegeben \*); da aber die Vergleichung am 4ten July 1806 Statt fand und nach den meteorologischen Beobachtungen dieses Astronomen in demselben Monat das Thermo-

---

\*) Anm. Wahrscheinlich weil Bouvard Ursache hatte, die Ausdehnung beider Maasstäbe für gleich zu halten.

meter im Freyen nicht unter  $11^{\circ}9'$  der hunderttheiligen Scale herabsank, so muss die Temperatur der Luft in dem Beobachtungssale zur Zeit der gedachten Vergleichung wenigstens  $10^{\circ}$  bis  $13^{\circ}$  Reaumar gewesen seyn. Nun ist die Ausdehnung der Linie DO für  $13^{\circ}$  nach Schlegg  $= 4^{\text{m}}16^{\text{s}}2$   
nach Borda  $= 3,7175$

der Unterschied beträgt . . . . .  $0^{\text{m}}4426$   
oder 16½ Zoll. Die von Lämmle angegebene Länge bey  $0^{\circ}$  muss demnach um  $0^{\text{m}}4426$  vermindert werden, wenn dieselbe Mètres définitifs ausdrücken soll.

Da die Temperatur der Vergleichung beider Meter nicht genau bekannt, wahrscheinlich aber von  $15^{\circ}$  nicht weit entfernt ist, und die Ausdehnung unserer Stangen mit der von Borda angegebenen Ausdehnung des Meters vollkommen übereinstimmt, so können wir bey den Reductionen unserer Linien von einer Temperatur auf irgend eine andere immer die Ausdehnung unserer Stangen zum Grund legen.

Um die berechneten Seiten unsers Dreiecknetzes zu einem allgemeinen Gebrauche geschikt zu machen, wollen wir nun noch einige Reductionen mit denselben vornehmen.

Die Reduction auf Meter des top. Bur. oder auf Mètres définitifs von  $50^{\circ}$  beträgt wie wir oben pag. 94 gesehen haben für einen Met.  $+ 0^{\text{m}}000055546$  (a)  
Die Reduction eines Met. von  $15^{\circ}$  auf  $0^{\circ}$  ist  $= 15 \times 0^{\text{m}}00001445$   
 $= + 0^{\text{m}}000187850$  (b)

Die Reduction von Mètres définitifs zu  $443^{\text{m}}296$  Linien  
auf Mètres définitifs vrais zu . . .  $443,522$  Linien  
beträgt für einen Meter . . . . .  $- 0^{\text{m}}00058650$  (c)

Wir haben nun noch die Reduction auf die Meeresfläche zu bestimmen. Um die Höhe der kleinen Basis über der Fläche des Meeres zu erfahren, bestimmte ich durch ein Nivellement die Höhe des in meinem

Zimmer aufgehängten sehr guten Heberbarometers über der kleinen Basis, ich fand dieselbe  $\equiv 8''\frac{1}{3}$ . Da die mittlere Barometerhöhe von Karlsruhe nach vieljährigen Beobachtungen des verstorbenen Hofraths Böckmann bey  $10^{\circ}$  Reaumur gleich  $27''\frac{9}{10}$  und die von demselben daraus berechnete Höhe von Karlsruhe über dem Meer  $\equiv 361$  par. Fuss  $\equiv 117^m2.67$  ist, (Tübinger Blätter Iter Band 3tes Stück) so durfte ich nur durch correspondirende Barometerbeobachtungen die Höhendifferenz beider Beobachtungsorter bestimmen. 32 gleichzeitig mit Hrn. Hofrath Wucherer in Karlsruhe angestellte Beobachtungen geben nach gehörig vorgenommener Reduction auf gleiche Temperatur den Stand meines Barometers um  $2''755$  höher, wornach mein Barometer um  $18^m365$  tiefer liegt als das Barometer in Karlsruhe. Es ist also

Höhe von Karlsruhe über dem Meer . . . . .	$\equiv 117^m27$
Höhe meines Barometers über Karlsruhe . . . . .	$- 18,56$
Höhe der kleinen Basis über meinem Barometer . . . . .	$- 8,48$
Höhe der kleinen Basis über der Fläche des Meeres . . . . .	$90^m23$

Bezeichnet man die zu reduzirende Basis mit B, die Höhe derselben über der Meeresfläche mit h und den Radius der Erde mit R, so ist die gesuchte Reduction der Basis auf die Oberfläche des Meeres  $\equiv \frac{h^2}{R}$ . Substituiren wir für h und R ihre Werthe, so wird dieselbe  $\equiv - 0^m00001417 \times B$  und die Reduction für einen Meter . . . . .  $\equiv - 0,00001417$  (d)

Stellen wir nun die 4 Reductionen zusammen

- a.) Reduction eines Meters der oben pag. 66 und 69 berechneten Seiten unsers Dreiecknetzes auf Meter des top. Dur. von  $15^{\circ} \equiv + 0^m000055546$
- b.) Reduction von  $15^{\circ}$  auf Mét. déf. von  $0^{\circ}$  . .  $\equiv + 0,000187850$
- c.) Reduction auf mètres définitifs vrais von  $0^{\circ}$  .  $\equiv - 0,000058650$
- d.) Reduction auf die Oberfläche des Meeres . .  $\equiv - 0,000014170$

Summe . . . . .  $\equiv + 0,000150576$

Die Reduction eines Meters der berechneten Seiten unseres Dreiecknetzes auf mètres définitifs vrais und auf die Oberfläche des Meeres ist also =  $+ 0^{\text{m}}000150576$  und die Reduction der beygesetzten Logarithmen =  $\log 1,000150576 = 0,0006559$ . Nach dieser letzten Reduction sind

Die Haupt-Seiten unseres Dreiecknetzes

Seite			Logarithm.
AB	gemessene kleine Basis . . .	859 <sup>m</sup> 5716	2.9342820
DH	Dom — Heiligenstein . . .	4965,577	5.6957048
HJ	Heiligenstein — Iggelheim . .	11138,759	4.0468568
DJ	Dom — Iggelheim . . .	11493,561	4.0604546
JM	Iggelheim — Mannheim . . .	17833,857	4.2517520
DM	Dom — Mannheim . . .	18854,370	4.2734120
HM	Heiligenstein — Mannheim . .	22900,197	4.3598392
DO	Dom — Oggersheim (Lännule's Basis)	19793,477	4.2965221
MO	Mannheim — Oggersheim . . .	6013,950	3.7791598

Lage unseres Dreiecknetzes.

Das Azimuth der Linie MD, auf der Sternwarte in Mannheim durch  
Hrn. Professor Nicolai bestimmt, ist =  $3^{\circ} 40' 25''$  westl.  
Die Länge der Sternwarte . . . . . oh.  $24' 51''8$   
Die Breite der Sternwarte aus den Polarstern  $49^{\circ} 29' 15''2$

Leitet man hieraus mit einer Abplattung von  $\frac{1}{316}$  die Länge und Breite des nördlichen Domthurmes ab, so erhält man

Länge des nördlichen Domthurmes . . . oh.  $24' 27''81$   
Breite des nördlichen Domthurmes . . .  $49^{\circ} 19' 4''5$

Durch 316 Zenithdistanzen des Polarsterns, welche ich mit dem astro-

nomischen Repetitions-Theodolithen des Lyzeums in meinem Garten beobachtet habe, finde ich

die Breite des nördlichen Domthurmes . . . =  $49^{\circ} 19' 4'' 48$

Meine Beobachtung der ringförmigen Sonnenfinsterniss von 1820 gibt

die Länge des nördlichen Domthurmes

aus dem Anfang des Ringes . . . . . = oh.  $24' 25'' 91$

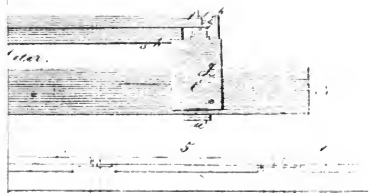
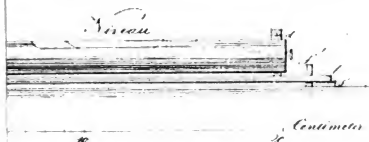
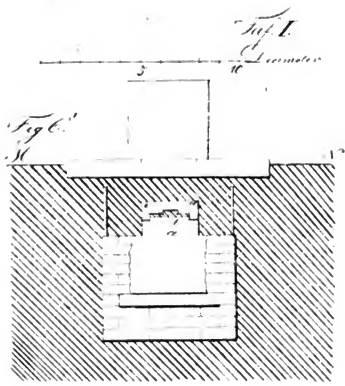
aus dem Ende des Ringes . . . . . = oh.  $24' 27'' 71$

aus dem Ende der Finsterniss . . . . . = oh.  $24' 24'' 31$

*Ann.* Die Entfernung meines astronomischen Beobachtungs-Ortes von dem nördlichen Domthurme ist  $383^m 50$ , der Winkel: Beobachtungs-Ort — nördlicher Domthurm — Sternwarte =  $137^{\circ} 24' 5''$ .













ÖSTERREICHISCHE  
NATIONALBIBLIOTHEK

ÖNB



+Z152361307

